



COMUNE DI CAPACCIO PAESTUM (SA)
AREA VI

Lavori pubblici- Opere pubbliche - Servizi idrici integrati -
Programmazione strategica e finanziamenti Europei - BDAP - VAS



ADEGUAMENTO CAMPO SPORTIVO "TENENTE VAUDANO"

Progetto esecutivo approvato con

☐ Delibera di CC ☐ Delibera di GC ☐ Determinazione Dirigenziale
n. _____ del ____/____/2019



RUP: ing. Giovanni Vito BELLO
Progettista: ing. Giovanni Vito BELLO
Collaboratori: ing. Errico TADDEO
arch. Carlo PECORARO

Commissario
Dott.ssa Rosa Maria FALASCA

Segretario Generale
dott. Andrea D'AMORE

1.0	VERSIONE INIZIALE	VEDI DATA DI APPROVAZIONE
VER. N°	NOTE DI VERSIONE	DATA VERSIONE

Tabulati di calcolo.

PROGETTO

--

SERIE

STR

NUMERO

2.0

RAPP.

--

Comune di Capaccio Paestum
Provincia di Salerno

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO:

COMMITTENTE:

Il Progettista

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

INDICE

Tomo 1 di 1

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
MATERIALI LEGNO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	3
TERRENI	pag.	3
SEZIONI ASTE	pag.	3
SEZIONI ASTE LEGNO	pag.	3
ANALISI CARICHI	pag.	4
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	4
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	5
COMBINAZIONI SISMICHE	pag.	5
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	6
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	7
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO	pag.	7
	pag.	7
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	8
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	8
LIVELLI O PIANI	pag.	10
NODI	pag.	10
TRAVI IN ELEVAZIONE	pag.	11
TRAVI DI FONDAZIONE	pag.	12
PILASTRI	pag.	13
SOLAI E BALCONI	pag.	13
NODI - CALCOLO DEI SOLAI	pag.	14
SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO	pag.	14
CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)	pag.	15
CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)	pag.	15
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	22
CARICHI SUI PILASTRI	pag.	26
CARICHI SUI SOLAI	pag.	27
NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	27
NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	28
NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	30
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	31
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	33
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	35
TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	36
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	38
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	38
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	39
PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	40

<u>SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	40
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	41
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	41
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	42
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	42
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	44
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	48
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	50
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	53
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	54
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	55
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	58
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	59
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	59
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	60
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	61
<u>Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	61
<u>Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	62
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	63
<u>DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)</u>	pag.	64
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	64
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	65
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	66
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	67
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	68
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	69
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.	70
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.	72
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	73
<u>EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)</u>	pag.	73
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	75
<u>Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	76
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)</u>	pag.	77
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)</u>	pag.	77
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	78
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	79
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	81
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	83
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	85
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	86
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	88

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)	pag.	90
VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)	pag.	91

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Capaccio Paestum
Provincia	Salerno
Oggetto	
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicità (§ 7.0)	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erid}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	f _{cd}	f _{ctd}	f _{cfm}	N	n Ac
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Cls C25/30_B450C - (C25/30)															
001	25.000	0,000010	31.447	13.103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C_{Erid}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E·C _{Erid}].
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
R_{ck}	Resistenza caratteristica cubica.
R_{cm}	Resistenza media cubica.
%R_{ck}	Percentuale di riduzione della R _{ck}
γ_c	Coefficiente parziale di sicurezza del materiale.
f_{cd}	Resistenza di calcolo a compressione.
f_{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione.
f_{cfm}	Resistenza media a trazione per flessione.
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio																	
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	f _{yk,1} / f _{yk,2}	f _{tk,1} / f _{tk,2}	f _{yd,1} / f _{yd,2}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	NCnt	γ _{M7}	Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]								
Acciaio B450C - (B450C)																	
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	P	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-	-
						-		-									

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
f_{tk,1}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{tk,2}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
γ_{M3,SLV}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
γ_{M3,SLE}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCnt = con serraggio NON controllato; Cnt = con serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.
f_{yk,1}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yk,2}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{yd,1}	Resistenza di calcolo (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yd,2}	Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.

MATERIALI LEGNO

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k [N/m ³]	γ _{mean} [N/m ³]	G _{mean} [N/mm ²]	Stz	f _{m,k} [N/mm ²]	f _{v,k} [N/mm ²]	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i} [1/°C]	E _{i,05} [N/mm ²]	G _{i,05} [N/mm ²]	E _{i,mean} [N/mm ²]	f _{c,i,k} [N/mm ²]	f _{t,i,k} [N/mm ²]
LM C14 - (C14)																	
003	M	2.900	3.500	440	P	14,00	3,000	1,50	1,00	0,2	0	0,000004	4.700	295	7.000	16,00	8,00
											90	0.000058	-	-	230	2,00	0.40

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
Tp	Tipologia ai fini del calcolo di KMOD (Tab. 4.4.IV DM 17/01/2018): [M/L] = Legno massiccio o lamellare.
γ_k	Peso specifico.
γ_{mean}	Peso specifico medio.
G_{mean}	Modulo elastico tangenziale.

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k	γ _{mean}	G _{mean}	Stz	f _{m,k}	f _{v,k}	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i}	E _{i,05}	G _{i,05}	E _{i,mean}	f _{c,i,k}	f _{t,i,k}
		[N/m ²]	[N/m ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]					[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).																
f _{m,k}	Resistenza a Flessione.																
f _{v,k}	Resistenza a taglio.																
γ _M	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni fondamentali. (*) = per produzioni continuative, soggette a controllo continuativo del materiale.																
γ _{M,e}	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni eccezionali.																
β _c	Coefficiente di imperfezione per la verifica di instabilità.																
Dir	Direzione: [0] = parallelo alle fibre, [90] = perpendicolare alle fibre.																
α _{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.																
E _{i,05}	Modulo elastico normale caratteristico [i = (0, 90)]																
G _{i,05}	Modulo elastico tangenziale caratteristico [i = (0, 90)].																
E _{i,mean}	Modulo elastico normale medio [i = (0, 90)].																
f _{c,i,k}	Resistenza caratteristica a compressione [i = (0, 90)]																
f _{t,i,k}	Resistenza caratteristica a trazione [i = (0, 90)].																

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali																
Materiale		SL		Tensione di verifica		σ _{d,amm}										
Clc C25/30_B450C		Caratteristica(RARA)		Compressione Calcestruzzo		14,94										
		Quasi permanente		Compressione Calcestruzzo		11,21										
Acciaio B450C		Caratteristica(RARA)		Trazione Acciaio		360,00										

LEGENDA:

SL Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.

σ_{d,amm} Tensione ammissibile per la verifica.

TERRENI

Terreni										
N _{TRN}	γ _T	K1			φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}
		K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}						
	[N/m ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Argilla limosa/sabbiosa										
T001	19.400	60	60	300	25	0,070	0,013	60	1	0,000

LEGENDA:

N_{TRN} Numero identificativo del terreno.

γ_T Peso specifico del terreno.

K1 Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K_{1X}), Y (K_{1Y}), e Z (K_{1Z}).

φ Angolo di attrito del terreno.

c_u Coesione non drenata.

c' Coesione efficace.

E_d Modulo edometrico.

E_{cu} Modulo elastico in condizione non drenate.

A_{S-B} Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	ΔΘI _{pr}
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
001	▢	30x40	30	40	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.200	1.000	1.000	160.000	193.644	90.000	0	0,00
002	└	TR-80/30x80/25	80	80	30	55	25	25	-	25	-	-	10	3.650	3.171	2.385	1.966.680	829.844	1.190.417	0	0,00
004	▢	30x30	30	30	-	-	-	-	-	-	-	-	4	900	750	750	67.500	113.886	67.500	0	0,00

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della sezione.

Tp Tipo di sezione.

Label Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.

B Base/Diametro/Raggio.

H Altezza/Lato/Altezza di colmo.

Sp_w Spessore anima.

L_w Lunghezza anima.

Sp_{f,0} Spessore ala 0.

L_{f,0} Lunghezza ala 0.

Sp_{f,1} Spessore ala 1.

L_{f,1} Lunghezza ala 1.

L_{f,2} Lunghezza ala 2.

L_{f,3} Lunghezza ala 3.

v Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.

A Area della sezione.

ΔΘI_{pr} Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.

Inerzia Inerzie della sezione rispetto agli assi.

SEZIONI ASTE LEGNO

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔΘI _{pr}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]		
003	■	16x36(L)	16	36	-	-	-	-	-	-	-	-	4	576	480	480	62.208	35.242	12.288	0	0,00

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della sezione.

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔΘI _{pr}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]	
Tp		Tipo di sezione.																			
Label		Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.																			
B		Base/Diametro/Raggio.																			
H		Altezza/Lato/Altezza di colmo.																			
Sp _w		Spessore anima.																			
L _w		Lunghezza anima.																			
Sp _{f,0}		Spessore ala 0.																			
L _{f,0}		Lunghezza ala 0.																			
Sp _{f,1}		Spessore ala 1.																			
L _{f,1}		Lunghezza ala 1.																			
L _{f,2}		Lunghezza ala 2.																			
L _{f,3}		Lunghezza ala 3.																			
v		Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.																			
A		Area della sezione.																			
ΔΘI _{pr}		Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.																			
Inerzia		Inerzie della sezione rispetto agli assi.																			

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale		Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA	
										[N/m ²]
001	S	Doppia fodera 30cm (12+8)	Carico Permanente	Fodera esterna (12 cm) e fodera interna (8 cm)	1.600	Intonaco interno, intonaco esterno, isolante poliuretano espanso	740	Uffici aperti al pubblico (Cat. B2 – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	0	0
002	S	LatCem Uffici pub. H20	Uffici	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 20 cm (16+4)	2.800	Pavimento e sottofondo, incidenza dei tramezzi e intonaco inferiore	2.360	Coperture e sottotetti accessibili per sola manutenzione (Cat. H – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	3.000	0
003	S	Copertura in Legno	Coperture accessibili solo per manutenzione	Orditura secondaria e tavolato in legno	300	Manto di tegole e coibentazione	600		500	718

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo dell'analisi di carico.
T. C. Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
PP, PNS, SA Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.

TIPOLOGIE DI CARICO

Tipologie di carico							
N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Uffici	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Coperture accessibili solo per manutenzione	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0005	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0006	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della Tipologia di Carico.
F+E Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
+/- F Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
CDC Indica la classe di durata del carico.
 NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
ψ₀ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
ψ₁ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
ψ₂ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00
03	1,00	0,80	0,00	0,00	0,75
04	1,00	0,80	1,05	0,00	0,00
05	1,00	0,80	1,05	0,00	0,75
06	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
07	1,00	1,50	0,00	0,00	0,75
08	1,00	1,50	1,05	0,00	0,00
09	1,00	1,50	1,05	0,00	0,75

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
10	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00
11	1,00	0,80	1,50	0,00	0,75
12	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
13	1,00	1,50	1,50	0,00	0,75
14	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00
15	1,00	0,80	0,00	1,50	0,75
16	1,00	0,80	1,05	1,50	0,00
17	1,00	0,80	1,05	1,50	0,75
18	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
19	1,00	1,50	0,00	1,50	0,75
20	1,00	1,50	1,05	1,50	0,00
21	1,00	1,50	1,05	1,50	0,75
22	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50
23	1,00	0,80	1,05	0,00	1,50
24	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
25	1,00	1,50	1,05	0,00	1,50
26	1,30	0,00	0,00	0,00	0,00
27	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00
28	1,30	0,80	0,00	0,00	0,75
29	1,30	0,80	1,05	0,00	0,00
30	1,30	0,80	1,05	0,00	0,75
31	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
32	1,30	1,50	0,00	0,00	0,75
33	1,30	1,50	1,05	0,00	0,00
34	1,30	1,50	1,05	0,00	0,75
35	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00
36	1,30	0,80	1,50	0,00	0,75
37	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
38	1,30	1,50	1,50	0,00	0,75
39	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00
40	1,30	0,80	0,00	1,50	0,75
41	1,30	0,80	1,05	1,50	0,00
42	1,30	0,80	1,05	1,50	0,75
43	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
44	1,30	1,50	0,00	1,50	0,75
45	1,30	1,50	1,05	1,50	0,00
46	1,30	1,50	1,05	1,50	0,75
47	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50
48	1,30	0,80	1,05	0,00	1,50
49	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
50	1,30	1,50	1,05	0,00	1,50

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

$$\alpha = \alpha_i + 0,3 \cdot \alpha_{ii} + 0,3 \cdot \alpha_{iii}$$

con α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{ii} e α_{iii} azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per

cui le combinazioni totali generate sono le:

(con α'_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare α_{x_i} , α_{y_i} , α_{z_i} , α_{ex_i} , α_{ey_i} sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)

- 1) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 2) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 4) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 5) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 6) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 9) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 10) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 11) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 12) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 13) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 14) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 15) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 16) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 17) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 18) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 19) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 20) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 21) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 22) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 23) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 24) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 25) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 26) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 27) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 28) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 29) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 30) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 31) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 32) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 33) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 34) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 35) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 36) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 37) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 38) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 39) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 40) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 41) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 42) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 43) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 44) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 45) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 46) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 47) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 48) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$.

Nel caso di verifiche effettuate con sollecitazioni composte, per tenere conto del fatto che le sollecitazioni sismiche sono state ricavate come CQC delle sollecitazioni derivanti dai modi di vibrazione, dette N, Mx, My, Tx e Ty le sollecitazioni dovute al sisma, per ognuna delle combinazioni precedenti, sono state ricavate 32 combinazioni di carico permutando nel seguente modo i segni delle sollecitazioni derivanti dal sisma:

- 1) N, Mx, My, Tx e Ty; 2) N, Mx, -My, Tx e Ty; 3) N, -Mx, My, Tx e Ty; 4) N, -Mx, -My, Tx e Ty; 5) -N, Mx, My, Tx e Ty; 6) -N, Mx, -My, Tx e Ty; 7) -N, -Mx, My, Tx e Ty; 8) -N, -Mx, -My, Tx e Ty; 9) N, Mx, My, Tx e -Ty; 10) N, Mx, -My, Tx e -Ty; 11) N, -Mx, My, Tx e -Ty; 12) N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 13) -N, Mx, My, Tx e -Ty; 14) -N, Mx, -My, Tx e -Ty; 15) -N, -Mx, My, Tx e -Ty; 16) -N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 17) N, Mx, My, -Tx e Ty; 18) N, Mx, -My, -Tx e Ty; 19) N, -Mx, My, -Tx e Ty; 20) N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 21) -N, Mx, My, -Tx e Ty; 22) -N, Mx, -My, -Tx e Ty; 23) -N, -Mx, My, -Tx e Ty; 24) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 25) N, Mx, My, -Tx e -Ty; 26) N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 27) N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 28) N, -Mx, -My, -Tx e -Ty; 29) -N, Mx, My, -Tx e -Ty; 30) -N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 31) -N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 32) -N, -Mx, -My, -Tx e -Ty.

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)					
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,70	0,00	0,50
02	1,00	1,00	1,00	0,00	0,50
03	1,00	1,00	0,70	1,00	0,50
04	1,00	1,00	0,70	0,00	1,00

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente					
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00
03	1,00	1,00	0,30	0,00	0,20

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
 CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	IrTmp	C.S.T.	RP	RH	ξ
[°]											[%]
0	15	B	ca	X	[T +C]	S	N	C	SI	NO	5
				Y	[T +C]						

LEGENDA:

Ang Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.
NV Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
CD Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = Bassa - [ND] = Non Dissipativa - [-] = Nessuna.
MP Tipo di struttura sismo-resistente prevalente: [ca] = calcestruzzo armato - [caOld] = calcestruzzo armato esistente - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
Dir Direzione del sisma.
TS Tipologia della struttura:
 Cemento armato: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [P] = Pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti - [2P NC] = Due pareti per direzione non accoppiate - [P NC] = Pareti non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso - [PM] = Pendolo inverso intelaiate monopiano;
 Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano;
 Acciaio: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo inverso - [TT] = telaio con tamponature.
EcA Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
IrTmp Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
C.S.T. Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.
RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
ξ Coefficiente viscoso equivalente.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

Fattori di comportamento					
Dir	q	q ₀	k _R	α _w /α ₁	K _w
X	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Y	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Z	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

q Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).
q₀ Valore di base (comprensivo di K_w).
k_R Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza.
α_w/α₁ Rapporto di sovrarresistenza.
K_w Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	T [*] _c	T _B	T _C	T _D
			S _s	C _c					
	[t]					[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	45	0,0387	1,500	1,541	2,480	0,313	0,161	0,482	1,755
SLD	75	0,0482	1,500	1,468	2,479	0,362	0,177	0,532	1,793
SLV	712	0,1057	1,500	1,324	2,665	0,496	0,219	0,656	2,023
SLC	1462	0,1291	1,487	1,297	2,752	0,527	0,228	0,683	2,116

LEGENDA:

T_r Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.
a_g/g Coefficiente di accelerazione al suolo.
S_s Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.
C_c Coefficienti di Amplificazione di T_c allo SLO/SLD/SLV/SLC.
F₀ Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.
T^{*}_c Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.
T_B Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.
T_C Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.
T_D Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	CTop	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
3	50	75	40.4239	15.0836	419	T1	1,00

LEGENDA:

CI Ed Classe dell'edificio
Lat. Latitudine geografica del sito.
Long. Longitudine geografica del sito.
Q_g Altitudine geografica del sito.
CTop Categoria topografica (Vedi NOTE).
S_T Coefficiente di amplificazione topografica.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.
 Categoria topografica.
 T1: Superficie piana, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$.
 T2: Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$.
 T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$.
 T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[%]	[N]
X	85.342	33.248	33.247	33.248	33.247	100,00	46.614
Y	85.342	33.248	33.248	33.248	33.248	100,00	46.072
Z	85.342	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
M_{Str} Massa complessiva della struttura.
M_{SLU} Massa eccitabile allo SLU.
M_{Ecc,SLU} Massa Eccitata dal sisma allo SLU.
M_{SLD} Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.
M_{Ecc,SLD} Massa Eccitata dal sisma allo SLD.
%T.M_{Ecc} Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.
ΣV_{Ed,SLU} Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	T	a _{g,0}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s²]	[m/s²]			[%]	[N-s²/m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,148	1,402	0,000	181,628	0,1001	99,22	32.989
SLU-Y	0,148	1,402	0,000	5,513	0,0030	0,09	30
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,148	1,584	0,000	181,628	0,1001	99,22	32.989
SLD-Y	0,148	1,584	0,000	5,513	0,0030	0,09	30
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,584	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,584	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,163	1,386	0,000	-0,315	-0,0002	0,00	0
SLU-Y	0,163	1,386	0,000	170,387	0,1151	87,32	29.032
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,163	1,677	0,000	-0,315	-0,0002	0,00	0
SLD-Y	0,163	1,677	0,000	170,387	0,1151	87,32	29.032
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,677	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,677	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,133	1,417	0,000	-15,048	-0,0067	0,68	226
SLU-Y	0,133	1,417	0,000	63,501	0,0284	12,13	4.032
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,133	1,496	0,000	-15,048	-0,0067	0,68	226
SLD-Y	0,133	1,496	0,000	63,501	0,0284	12,13	4.032
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,496	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,496	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,035	1,519	0,000	0,903	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,035	1,519	0,000	11,942	0,0004	0,43	143
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,035	0,916	0,000	0,903	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,035	0,916	0,000	11,942	0,0004	0,43	143
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,916	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,916	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,030	1,524	0,000	3,773	0,0001	0,04	14
SLU-Y	0,030	1,524	0,000	0,101	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,030	0,888	0,000	3,773	0,0001	0,04	14
SLD-Y	0,030	0,888	0,000	0,101	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,888	0,000	-	-	-	-

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Elast-Y	-	0,888	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,033	1,521	0,000	-3,626	-0,0001	0,04	13
SLU-Y	0,033	1,521	0,000	0,800	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,033	0,903	0,000	-3,626	-0,0001	0,04	13
SLD-Y	0,033	0,903	0,000	0,800	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,903	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,903	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,022	1,532	0,000	-0,401	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,022	1,532	0,000	2,360	0,0000	0,02	6
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,022	0,839	0,000	-0,401	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,022	0,839	0,000	2,360	0,0000	0,02	6
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,839	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,839	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,011	1,543	0,000	-0,500	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	1,543	0,000	-1,737	0,0000	0,01	3
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	0,777	0,000	-0,500	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	0,777	0,000	-1,737	0,0000	0,01	3
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,777	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,777	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,019	1,536	0,000	1,390	0,0000	0,01	2
SLU-Y	0,019	1,536	0,000	0,324	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,019	0,820	0,000	1,390	0,0000	0,01	2
SLD-Y	0,019	0,820	0,000	0,324	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,820	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,820	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,018	1,537	0,000	-1,011	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,018	1,537	0,000	0,518	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,018	0,815	0,000	-1,011	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,018	0,815	0,000	0,518	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,815	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,815	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,013	1,541	0,000	-0,822	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,013	1,541	0,000	0,533	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,013	0,789	0,000	-0,822	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,013	0,789	0,000	0,533	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,789	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,789	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,011	1,544	0,000	0,230	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	1,544	0,000	0,756	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	0,776	0,000	0,230	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	0,776	0,000	0,756	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,776	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,776	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,009	1,546	0,000	-0,127	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,009	1,546	0,000	0,428	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,009	0,762	0,000	-0,127	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,009	0,762	0,000	0,428	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,762	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,762	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,011	1,544	0,000	0,040	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	1,544	0,000	0,306	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	0,774	0,000	0,040	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	0,774	0,000	0,306	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,774	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,774	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,010	1,545	0,000	-0,257	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	1,545	0,000	-0,264	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	0,766	0,000	-0,257	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	0,766	0,000	-0,264	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,766	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,766	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-

- LEGENDA:**
- Sptr** Spettro di risposta considerato.
- T** Periodo del Modo di vibrazione.
- a_{g,o}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.
- a_{g,v}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.
- Γ** Coefficiente di partecipazione.
- CM** Coefficiente modale del modo di vibrazione.
- %M.M** Percentuale di mobilitazione delle masse nel modo di vibrazione.
- M_{Ecc}** Massa Eccitata nel modo di vibrazione.
- SLU-X** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione X.
- SLU-Y** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Y.
- SLU-Z** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Z.
- SLD-X** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione X.
- SLD-Y** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Y.
- SLD-Z** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Z.
- Elast-X** Spettro Elastico per sisma in direzione X.
- Elast-Y** Spettro Elastico per sisma in direzione Y.
- Elast-Z** Spettro Elastico per sisma in direzione Z.

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str}	M _{L,SLU}	M _{L,SLD}		[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Copertura	3,00	0,90	3,90	NO	NO	3.374	1.559	1.559	X	8,23	8,22	8,22	0,00
										Y	3,28	3,28	3,28	0,00
02	Piano Terra	0,00	3,00	3,00	NO	NO	40.970	31.690	31.690	X	8,47	8,41	8,41	7,87
										Y	3,22	3,21	3,21	3,13
03	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	40.999	40.999	40.999	X	8,26	8,26	8,26	-
										Y	3,21	3,21	3,21	-

- LEGENDA:**
- Id_{Lv}** Numero identificativo del livello o piano.
- Z_{Lv}** Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- H_{Lv}** Altezza del livello o piano.
- Q_{ex,lv}** Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
- PR** Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
- Rd_{Tmp}** In alternativa vedere tabella “Solai e Balconi” in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
- Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
- M_{L,Str}** Massa del piano valutata in condizioni statiche.
- M_{L,SLU}** Massa del piano valutata allo SLU.
- M_{L,SLD}** Massa del piano valutata allo SLD.
- G_{st}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
- G_{SLU}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
- G_{SLD}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
- R_{SLU}** Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

NODI

Nodi								
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	3,48	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,94		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00002	X	3,48	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	2,24		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00003	X	6,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,94		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00004	X	6,25	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,28		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00005	X	6,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,28		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00006	X	12,84	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,27		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	

								Nodi
IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00007	X	12,84	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00008	X	12,84	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,94		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00009	X	10,44	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,94		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00010	X	6,25	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00011	X	6,25	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	2,24		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00012	X	10,44	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,28		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00013	X	4,82	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,48		-	-	-	-	
	Z	3,70		-	-	-	-	
00014	X	7,80	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,48		-	-	-	-	
	Z	3,67		-	-	-	-	
00015	X	8,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,12		-	-	-	-	
	Z	3,90		-	-	-	-	
00016	X	11,12	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,12		-	-	-	-	
	Z	3,90		-	-	-	-	
00017	X	3,48	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00018	X	12,84	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,27		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00019	X	3,48	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,24		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00020	X	10,44	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00021	X	10,44	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,28		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00022	X	6,25	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,94		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.

X, Y, Z Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.

V. ex Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.

R_s, R_θ Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: R_s indica i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre R_θ indica i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

S, Θ Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: S indica i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre Θ indica i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

Clc Fnd [Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{L1}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt r _l	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LL1}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]										[m]	[m]	[m]	
Piano Copertura					Travata: Piano Copertura													
Trave Legno 3a-6	1,94	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 13	00 01	2,10	3,53	2,89	NO	-
Trave Legno 4-3a	1,79	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 02	00 13	1,95	2,89	3,53	NO	-
Trave Legno 3a-4a	2,98	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 13	00 14	2,98	3,52	3,52	NO	-
Trave Legno 1a-4a	0,59	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 15	00 14	0,59	3,73	3,53	NO	-
Trave Legno 1a-2a	2,92	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 15	00 16	2,92	3,72	3,72	NO	-
Trave Legno 2a-9	2,50	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 16	00 08	2,66	3,73	2,88	NO	-
Trave Legno 3-2a	2,51	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 06	00 16	2,68	2,89	3,73	NO	-
Trave Legno 1-1a	2,66	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 05	00 15	2,83	2,88	3,73	NO	-

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt r l	AA /C IS	Nd i	Nd f	Disi- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Trave Legno 5-4a	1,92	003	■	16x36(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 11	00 14	2,09	2,91	3,53	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-2-3													
Trave 2-1	3,88	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 12	00 05	4,18	2,80	2,80	NO	-
Trave 3-2	2,10	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 06	00 12	2,40	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	2,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 11	2,77	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 6-7-8-9													
Trave 6-7	2,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 01	00 03	2,77	2,80	2,80	NO	-
Trave 7-8	3,88	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 03	00 09	4,18	2,80	2,80	NO	-
Trave 8-9	2,10	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 09	00 08	2,40	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-5-7													
Trave 1-5	0,66	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 05	00 11	0,96	2,80	2,80	NO	-
Trave 5-7	2,40	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S 0	-		00 1	PC A	00 11	00 03	2,70	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 2-8													
Trave 2-8	3,36	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 12	00 09	3,66	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 3-9													
Trave 3-9	3,36	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 06	00 08	3,66	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 4-6													
Trave 4-6	2,40	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 01	2,70	2,80	2,80	NO	-

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- L_{Li}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- Tp

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- Stz

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
- Note

Nota relativa alla verifica di deformabilità delle travi in acciaio e in legno.
Se presente "elemento a sbalzo" = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola; altrimenti la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata-appoggiata.
- Mtrl

Identificativo del materiale.
- AA/CIS

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio:
Aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo";
Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
- Nd_i

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Nd_f

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Dis_{i-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI}

Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Pr/Sc

Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

TRAVI DI FONDAZIONE

Travi di fondazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Id _{Sz}	Sezione		Rtz	V. Int.		B _{beam}	M _{trl}	Id _{Ter}	AA	Nd _i	Nd _f	Dis _{i-j}	Q _{LLT,i}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
	[m]		Tp	Label		Iniz.	Fin.											
Fondazione					Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	3,88	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0004	0021	4,18	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 2-3	2,10	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0021	0018	2,40	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	2,47	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0019	0010	2,77	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 6-7-8-9													
Trave 6-7	2,47	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0017	0022	2,77	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 7-8	3,88	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0022	0020	4,18	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 8-9	2,10	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0020	0007	2,40	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 1-5													
Trave 1-5	0,66	002	┴	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0004	0010	0,96	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 3-9													

Travi di fondazione																		
Id _{Tr}	L _L	Id _{Sz}	Sezione		Rtz	V. Int.		B _{beam}	M _{trl}	Id _{Ter}	AA	Nd _i	Nd _f	Dis _{i-j}	Q _{LL,i}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
			Label	TP		Iniz.	Fin.											
	[m]				[*ssdc]									[m]	[m]			
Trave 3-9	3,36	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0018	0007	3,66	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 4-6													
Trave 4-6	2,40	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0019	0017	2,70	-0,49	SI	0,405	1,000

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- L_L

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- TP

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- B_{beam}

[SI] = Nella valutazione della superficie di contatto con il terreno della trave di fondazione, non si considera la presenza del "magrone" aggettante rispetto alla base della sezione
- M_{trl}

Identificativo del materiale.
- Id_{Ter}

Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
- AA

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
- Nd_i

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Nd_f

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Di_{Si-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI,i}

Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- C_{rid,v}

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale
- C_{rid,h}

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale

PILASTRI

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Id _{Sz}	Tp	Sezione	Rtz	V. Int.		Mtrl	AA/Cl S	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/Sc
		[m]			Label			Inf.		Sup.	Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
001	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0004	0005	3,00	0,00	2,60	NO	-
002	02	2,60	004	▤	30x30	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0021	0012	3,00	0,00	2,60	NO	-
003	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0018	0006	3,00	0,00	2,60	NO	-
004	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0019	0002	3,00	0,00	2,60	NO	-
005	02	2,60	004	▤	30x30	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0010	0011	3,00	0,00	2,60	NO	-
006	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0017	0001	3,00	0,00	2,60	NO	-
007	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0022	0003	3,00	0,00	2,60	NO	-
008	02	2,60	004	▤	30x30	90,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0020	0009	3,00	0,00	2,60	NO	-
009	02	2,60	004	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0007	0008	3,00	0,00	2,60	NO	-

LEGENDA:

- N_{id}

Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- Lv

Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- L_L

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- TP

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- M_{trl}

Identificativo del materiale.
- AA/CIS

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio:
Aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo";
Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
- Nod

Identificativo del nodo nella relativa tabella.
- Di_{Si-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI}

Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Pr/Sc

Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi													
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	N Rpt	b	PR	I
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]		
Piano Copertura													
001	3a-6-4	1,42	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
002	5-4a-3a-4	3,18	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
003	4a-5-1-1a	1,20	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
004	1a-1-2-3-2a	8,28	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
005	2a-3-9	2,57	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I

Solai e Balconi													
Id _{El} m	Vertici del solaio	A _{El}	Sp	Tipologia	B _{Tr}	TA	B _{Pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt		PR	I
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	N	b	[cm]		
006	7-6-3a-4a-1a-2a-9-8	12,43	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
Piano Terra													
007	6-4-5-7	5,94	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
008	5-1-2-8-7	13,06	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
009	8-2-3-9	7,07	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
Fondazione													
Piano Copertura													
Piano Terra													
Fondazione													

LEGENDA:

Id_{Elm}	Identificativo dell'elemento strutturale.
A_{El}	Superficie elemento.
Sp	Spessore dell'elemento.
B_{tr}	Larghezza dell'anima del travetto.
TA	[SI] = Solaio realizzato con travetti accoppiati.
B_{pg}	Larghezza della Pignatta.
Sp_{s,sup}	Spessore della soletta superiore.
Sp_{s,inf}	Spessore della soletta inferiore.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
I	In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
Rpt/n	[O]: Solaio orizzontale; [I]: Solaio inclinato.
Rpt/b	Numero di rompitratta.
Rpt/b	Larghezza rompitratta.

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi						
				V. ex	R _{s,x}	R _{s,y}	R _{s,z}	R _{θ,x}	R _{θ,y}	R _{θ,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1																
001	3,48	3,45	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	6,25	3,45	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2																
001	8,28	1,28	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	8,28	4,94	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3																
001	10,4 4	2,88	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	12,8 4	2,88	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Id_{sol}	Numero identificativo del nodo per il calcolo dei solai.
V. ex	Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
X, Y, Z	Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
R_{s,x}, R_{s,y}, R_{s,z}, R_{θ,x}, R_{θ,y}, R_{θ,z}	Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z	Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO

Solai - Sezioni di calcolo														
Id _{Cmp}	L _{cmp} [cm]	Id _{sol}	Mtrl	Id _{Nd,i}	Id _{Nd,f}	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B	H	t _w	L _{FP,i}	L _{FP,j}
										[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,47	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	3,36	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,10	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15

LEGENDA:

Id_{cmp}	Identificativo della campata.
L_{cmp}	Luce libera della campata.
Id_{sol}	Numero identificativo del solaio, nella relativa tabella.
Mtrl	Identificativo del materiale.
Id_{Nd,i}/j	Identificativo del nodo iniziale/finale della campata nella tabella "Solai - Nodi".
V. Int_i/f	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi iniziale e finale della campata, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli Assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli Assi 1, 2 e 3. Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è Presente o Assente.
Tp	Tipo di sezione.
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
B	Larghezza travetto.
H	Altezza travetto.
t_w	Spessore anima.
L_{FP,i}	Larghezza della fascia piena all'estremo iniziale della campata.
L_{FP,j}	Larghezza della fascia piena all'estremo finale della campata.

Solai - Sezioni di calcolo														
IdCmp	L _{cmp} [cm]	Idsol	Mtrl	IdNd,i	IdNd,f	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B [cm]	H [cm]	t _w [cm]	L _{FP,i} [cm]	L _{FP,j} [cm]

BR [SI] = Calcolo eseguito utilizzando i "Braccetti Rigidi".

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	
Nodo 00011										
C	CR001	001	G	0	0	-4	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-8	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-7	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-9	0	0	0	
C	CR001	001	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-18	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-26	0	0	0	
C	CR001	001	G	0	0	-22	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-44	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-37	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-53	0	0	0	
Nodo 00012										
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0	
Nodo 00014										
C	CR001	001	G	0	0	-5	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-9	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-13	0	0	0	

LEGENDA:

- TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C

Descrizione del carico:
CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve)
- CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
- F_x, F_y, F_z

Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- M_x, M_y, M_z

Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
Nodo 00004							
CR001	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR002	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR003	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR004	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR005	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR006	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR007	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR008	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR009	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR010	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR011	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR012	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR013	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR014	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR015	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR016	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR017	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR018	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR019	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR020	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR021	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR022	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR023	-	-988	2.496	29.460	-3.125	-3.767	-70
CR024	-	-1.247	-1.040	28.742	1.500	-4.079	-134
CR025	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR026	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR027	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR028	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR029	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR030	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR031	-	9.739	2.650	29.898	-3.424	11.081	-144
CR032	-	9.480	-886	29.180	1.201	10.769	-208
CR033	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR034	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR035	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR036	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR037	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR038	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR039	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR040	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR041	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR042	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR043	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR044	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR045	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR046	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR047	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR048	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR049	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR050	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR051	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR052	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR053	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR054	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR055	-	5.422	-5.064	28.189	6.702	5.208	-256
CR056	-	2.203	-5.110	28.057	6.792	753	-234
CR057	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR058	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR059	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR060	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR061	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR062	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
CR063	-	6.289	6.720	30.583	-8.716	6.249	-44
CR064	-	3.070	6.674	30.451	-8.626	1.794	-22
Nodo 00007							
CR001	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR002	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR003	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR004	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR005	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR006	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR007	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR008	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR009	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR010	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR011	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR012	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR013	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR014	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR015	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR016	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR017	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR018	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR019	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR020	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR021	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR022	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR023	-	-6.018	-2.175	34.162	838	-8.301	-27
CR024	-	-5.794	-6.052	36.140	6.261	-7.949	-85
CR025	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR026	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR027	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR028	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR029	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR030	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR031	-	5.376	-2.450	25.232	1.263	7.225	-43
CR032	-	5.600	-6.327	27.210	6.686	7.577	-101
CR033	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR034	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR035	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR036	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR037	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR038	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR039	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR040	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR041	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR042	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR043	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR044	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR045	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR046	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR047	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR048	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR049	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR050	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR051	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR052	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR053	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR054	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR055	-	1.873	-10.751	32.645	12.863	2.552	-163
CR056	-	-1.546	-10.670	35.323	12.736	-2.106	-159
CR057	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR058	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR059	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
CR060	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR061	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR062	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR063	-	1.128	2.168	26.049	-5.212	1.382	31
CR064	-	-2.291	2.249	28.727	-5.339	-3.276	35
Nodo 00010							
CR001	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR002	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR003	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR004	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR005	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR006	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR007	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR008	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR009	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR010	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR011	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR012	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR013	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR014	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR015	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR016	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR017	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR018	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR019	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR020	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR021	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR022	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR023	-	-4.224	3.158	45.826	-3.730	-6.513	-91
CR024	-	-4.295	-393	37.688	912	-6.605	-153
CR025	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR026	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR027	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR028	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR029	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR030	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR031	-	6.871	3.371	54.870	-4.086	8.707	-111
CR032	-	6.800	-180	46.732	556	8.615	-173
CR033	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR034	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR035	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR036	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR037	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR038	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR039	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR040	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR041	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR042	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR043	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR044	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR045	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR046	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR047	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR048	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR049	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR050	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR051	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR052	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR053	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR054	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR055	-	2.834	-4.398	34.073	6.097	3.180	-237
CR056	-	-495	-4.462	31.359	6.204	-1.386	-231
CR057	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR058	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR059	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR060	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR061	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR062	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
CR063	-	3.071	7.440	61.199	-9.378	3.488	-33
CR064	-	-258	7.376	58.485	-9.271	-1.078	-27
Nodo 00017							
CR001	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR002	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR003	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR004	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR005	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR006	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR007	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR008	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR009	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR010	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR011	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR012	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR013	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR014	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR015	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR016	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR017	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR018	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR019	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR020	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR021	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR022	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR023	-	-6.086	-733	22.360	1	-8.275	34
CR024	-	-5.811	-3.875	24.768	4.225	-7.963	-80
CR025	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR026	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR027	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR028	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR029	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR030	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR031	-	5.213	-441	28.260	-435	7.187	20
CR032	-	5.488	-3.583	30.668	3.789	7.499	-94
CR033	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR034	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR035	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR036	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR037	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR038	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR039	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR040	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR041	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR042	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR043	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR044	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR045	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR046	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR047	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR048	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR049	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR050	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR051	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR052	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR053	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR054	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR055	-	1.854	-7.351	31.414	8.871	2.453	-221
CR056	-	-1.537	-7.439	29.644	9.001	-2.184	-217
CR057	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR058	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR059	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR060	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR061	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR062	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
CR063	-	939	3.123	23.384	-5.211	1.408	157
CR064	-	-2.452	3.035	21.614	-5.081	-3.229	161
Nodo 00018							
CR001	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR002	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR003	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR004	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR005	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR006	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR007	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR008	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR009	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR010	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR011	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR012	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR013	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR014	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR015	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR016	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR017	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR018	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR019	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR020	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR021	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR022	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR023	-	-6.136	6.047	31.177	-6.283	-8.497	17
CR024	-	-6.367	2.127	30.495	-811	-8.862	-35
CR025	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR026	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR027	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR028	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR029	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR030	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR031	-	5.255	5.691	28.455	-5.869	7.020	7
CR032	-	5.024	1.771	27.773	-397	6.655	-45
CR033	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR034	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR035	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR036	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR037	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR038	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR039	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR040	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR041	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR042	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR043	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR044	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR045	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR046	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR047	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR048	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR049	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR050	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR051	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR052	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR053	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR054	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR055	-	766	-2.679	27.929	5.842	796	-101
CR056	-	-2.650	-2.571	28.745	5.719	-3.859	-99
CR057	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR058	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR059	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR060	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR061	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR062	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
CR063	-	1.538	10.389	30.205	-12.399	2.017	71
CR064	-	-1.878	10.497	31.021	-12.522	-2.638	73
Nodo 00019							
CR001	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR002	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR003	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR004	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR005	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR006	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR007	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR008	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR009	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR010	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR011	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR012	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR013	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR014	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR015	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR016	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR017	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR018	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR019	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR020	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR021	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR022	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR023	-	-5.418	3.188	26.440	-3.481	-7.558	72
CR024	-	-5.580	117	28.090	685	-7.727	22
CR025	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR026	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR027	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR028	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR029	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR030	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR031	-	5.690	3.901	26.010	-4.273	7.651	16
CR032	-	5.528	830	27.660	-107	7.482	-34
CR033	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR034	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR035	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR036	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR037	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR038	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR039	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR040	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR041	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR042	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR043	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR044	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR045	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR046	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR047	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR048	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR049	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR050	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR051	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR052	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR053	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR054	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR055	-	1.450	-3.002	29.737	5.030	1.962	-71
CR056	-	-1.883	-3.215	29.865	5.268	-2.601	-55
CR057	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR058	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR059	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR060	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR061	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR062	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
CR063	-	1.993	7.233	24.235	-8.856	2.525	93
CR064	-	-1.340	7.020	24.363	-8.618	-2.038	109
Nodo 00020							
CR001	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR002	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR003	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR004	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR005	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR006	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR007	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR008	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR009	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR010	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR011	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR012	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR013	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR014	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR015	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR016	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR017	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR018	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR019	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR020	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR021	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR022	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR023	-	-9.141	-1.717	61.226	464	-11.137	30
CR024	-	-8.849	-4.971	66.984	4.946	-10.734	-34
CR025	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR026	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR027	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR028	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR029	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR030	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR031	-	2.757	-1.857	57.752	666	4.952	-2
CR032	-	3.049	-5.111	63.510	5.148	5.355	-66
CR033	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR034	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR035	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR036	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR037	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR038	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR039	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR040	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR041	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR042	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR043	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR044	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR045	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR046	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR047	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR048	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR049	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR050	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR051	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR052	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR053	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR054	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR055	-	-774	-8.859	71.445	10.307	193	-130
CR056	-	-4.343	-8.817	72.487	10.245	-4.633	-120
CR057	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR058	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR059	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR060	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR061	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR062	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
CR063	-	-1.749	1.989	52.249	-4.633	-1.149	84
CR064	-	-5.318	2.031	53.291	-4.695	-5.975	94
Nodo 00021							
CR001	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR002	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR003	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR004	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR005	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR006	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR007	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR008	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR009	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR010	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR011	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR012	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR013	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR014	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR015	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR016	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR017	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR018	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR019	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR020	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR021	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR022	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR023	-	-9.662	4.950	68.884	-5.027	-11.681	29
CR024	-	-9.972	1.661	63.320	-497	-12.107	-31
CR025	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR026	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR027	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR028	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR029	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR030	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR031	-	2.088	4.933	64.686	-4.975	4.225	19
CR032	-	1.778	1.644	59.122	-445	3.799	-41
CR033	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR034	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR035	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR036	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR037	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR038	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR039	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR040	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR041	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR042	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR043	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR044	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR045	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR046	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR047	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR048	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR049	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR050	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR051	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR052	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR053	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR054	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR055	-	-2.698	-2.188	54.100	4.821	-2.268	-108
CR056	-	-6.222	-2.183	55.360	4.806	-7.040	-106
CR057	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR058	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR059	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR060	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR061	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR062	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
CR063	-	-1.662	8.777	72.646	-10.278	-842	94
CR064	-	-5.186	8.782	73.906	-10.293	-5.614	96
Nodo 00022							
CR001	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR002	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR003	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR004	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR005	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR006	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR007	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR008	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR009	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR010	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR011	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR012	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR013	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR014	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR015	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR016	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR017	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR018	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR019	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR020	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR021	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR022	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR023	-	-3.558	-385	53.385	-394	-6.067	45
CR024	-	-3.358	-3.122	59.207	3.374	-5.803	-5
CR025	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR026	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR027	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR028	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR029	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR030	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR031	-	8.272	-268	55.965	-570	9.985	15
CR032	-	8.472	-3.005	61.787	3.198	10.249	-35
CR033	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR034	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR035	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR036	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR037	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR038	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR039	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR040	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR041	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR042	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR043	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR044	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR045	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR046	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR047	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR048	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR049	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR050	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR051	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR052	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR053	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR054	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR055	-	4.565	-6.240	67.676	7.656	4.939	-83
CR056	-	1.016	-6.275	66.902	7.708	123	-75
CR057	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR058	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR059	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR060	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR061	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR062	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93
CR063	-	3.898	2.885	48.270	-4.904	4.059	85
CR064	-	349	2.850	47.496	-4.852	-757	93

LEGENDA:

C

Descrizione del carico:

CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CR001= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR002= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR003= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR004= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR005= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR006= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR007= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR008= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR009= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR010= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR011= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR012= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR013= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR014= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR015= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR016= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR017= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR018= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR019= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR020= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR021= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR022= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR023= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR024= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR025= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR026= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR027= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR028= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR029= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR030= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR031= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR032= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR033= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR034= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR035= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR036= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR037= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR038= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR039= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR040= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR041= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR042= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR043= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR044= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR045= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR046= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR047= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR048= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR049= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR050= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR051= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR052= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR053= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR054= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR055= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR056= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR057= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR058= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR059= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR060= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR061= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR062= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR063= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR064= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx)

F_x, F_y, F_z

Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

M_x, M_y, M_z

Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

F_x, F_y, F_z

Sono amplificati con γ_{Red} pari a 1,1 in CD"B" e 1,3 in CD"A".

CARICHI SULLE TRAVI

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i} /M _{T,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Copertura				Travata: Piano Copertura				Trave: Trave Legno 3a-6				Peso proprio		-202	
L	CR001	001	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-251	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-501	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-418	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-600	0
L	CR001	001	G	1,76	0	0	-251	0	-	-	0,15	0	0	0	0
L	CR002	002	G	1,76	0	0	-501	0	-	-	0,15	0	0	0	0
L	CR003	004	G	1,76	0	0	-418	0	-	-	0,15	0	0	0	0
L	CR004	005	G	1,76	0	0	-600	0	-	-	0,15	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-48	0	-	-	0,15	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-40	0	-	-	0,15	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-57	0	-	-	0,15	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-740	0	-	-	0,02	0	0	-1.022	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-1.480	0	-	-	0,02	0	0	-2.043	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-1.234	0	-	-	0,02	0	0	-1.703	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-1.771	0	-	-	0,02	0	0	-2.445	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,02	0	0	-48	0

pag.22

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,02	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,02	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 4-3a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-249	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-498	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-415	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-596	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,08	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,08	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,08	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,14	0	0	-277	0	-	-	0,03	0	0	-310	0
L	CR002	002	G	0,14	0	0	-554	0	-	-	0,03	0	0	-620	0
L	CR003	004	G	0,14	0	0	-462	0	-	-	0,03	0	0	-517	0
L	CR004	005	G	0,14	0	0	-664	0	-	-	0,03	0	0	-742	0
L	CR002	002	G	0,14	0	0	-48	0	-	-	0,03	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,14	0	0	-40	0	-	-	0,03	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,14	0	0	-57	0	-	-	0,03	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 3a-4a			Peso proprio			-202	
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,19	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,19	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,19	0	0	-57	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,00	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,00	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-4a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,09	0	0	0	0	-	-	0,07	0	0	-5	0
L	CR002	002	G	0,09	0	0	0	0	-	-	0,07	0	0	-10	0
L	CR003	004	G	0,09	0	0	0	0	-	-	0,07	0	0	-8	0
L	CR004	005	G	0,09	0	0	0	0	-	-	0,07	0	0	-12	0
L	CR002	002	G	0,09	0	0	-48	0	-	-	0,07	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,09	0	0	-40	0	-	-	0,07	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,09	0	0	-57	0	-	-	0,07	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-304	0	-	-	0,00	0	0	-384	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-608	0	-	-	0,00	0	0	-767	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-507	0	-	-	0,00	0	0	-639	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-727	0	-	-	0,00	0	0	-918	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,00	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,00	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-2a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-1	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-2	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-2	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-3	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,04	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,04	0	0	-57	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,04	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,04	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 2a-9			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,15	0	0	-340	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,15	0	0	-679	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,15	0	0	-566	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,15	0	0	-813	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-48	0	-	-	0,15	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-40	0	-	-	0,15	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-57	0	-	-	0,15	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,58	0	0	-739	0	-	-	0,03	0	0	-1.020	0
L	CR002	002	G	0,58	0	0	-1.477	0	-	-	0,03	0	0	-2.039	0
L	CR003	004	G	0,58	0	0	-1.231	0	-	-	0,03	0	0	-1.699	0
L	CR004	005	G	0,58	0	0	-1.768	0	-	-	0,03	0	0	-2.440	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-319	0	-	-	1,93	0	0	-405	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-638	0	-	-	1,93	0	0	-809	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-532	0	-	-	1,93	0	0	-674	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-763	0	-	-	1,93	0	0	-968	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,03	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,03	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,03	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 3-2a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,15	0	0	-338	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-677	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-564	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,15	0	0	-810	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-48	0	-	-	0,08	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-40	0	-	-	0,08	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,15	0	0	-57	0	-	-	0,08	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,02	0	0	-687	0	-	-	0,04	0	0	-319	0
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-1.373	0	-	-	0,04	0	0	-639	0
L	CR003	004	G	0,02	0	0	-1.144	0	-	-	0,04	0	0	-532	0
L	CR004	005	G	0,02	0	0	-1.643	0	-	-	0,04	0	0	-764	0
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-48	0	-	-	0,03	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,02	0	0	-40	0	-	-	0,03	0	0	-40	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR004	005	G	0,02	0	0	-57	0	-	-	0,03	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1-1a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,17	0	0	-684	0	-	-	0,03	0	0	-318	0
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-1.367	0	-	-	0,03	0	0	-636	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-1.139	0	-	-	0,03	0	0	-530	0
L	CR004	005	G	0,17	0	0	-1.636	0	-	-	0,03	0	0	-761	0
L	CR001	001	G	0,15	0	0	0	0	-	-	2,50	0	0	-430	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	0	0	-	-	2,50	0	0	-860	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	0	0	-	-	2,50	0	0	-717	0
L	CR004	005	G	0,15	0	0	0	0	-	-	2,50	0	0	-1.030	0
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-48	0	-	-	0,03	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-40	0	-	-	0,03	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,15	0	0	-57	0	-	-	0,03	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	2,54	0	0	-63	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR002	002	G	2,54	0	0	-126	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR003	004	G	2,54	0	0	-105	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR004	005	G	2,54	0	0	-151	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR001	001	G	0,66	0	0	-95	0	-	-	0,12	0	0	-63	0
L	CR002	002	G	0,66	0	0	-190	0	-	-	0,12	0	0	-126	0
L	CR003	004	G	0,66	0	0	-159	0	-	-	0,12	0	0	-105	0
L	CR004	005	G	0,66	0	0	-228	0	-	-	0,12	0	0	-151	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,00	0	0	-95	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,00	0	0	-190	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,00	0	0	-159	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,00	0	0	-228	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,09	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,09	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,09	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 5-4a			Peso proprio			-202	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-93	0	-	-	0,05	0	0	-62	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-186	0	-	-	0,05	0	0	-124	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-155	0	-	-	0,05	0	0	-103	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-222	0	-	-	0,05	0	0	-149	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,05	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-40	0	-	-	0,05	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-57	0	-	-	0,05	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-248	0	-	-	0,18	0	0	-275	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-495	0	-	-	0,18	0	0	-551	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-413	0	-	-	0,18	0	0	-459	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-592	0	-	-	0,18	0	0	-659	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,18	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-40	0	-	-	0,18	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-57	0	-	-	0,18	0	0	-57	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 2-1			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,17	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,17	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,17	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-4.709	0	-	-	0,00	0	0	-4.709	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-3.969	0	-	-	0,00	0	0	-3.969	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-5.046	0	-	-	0,00	0	0	-5.045	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 3-2			Peso proprio			-3.000	
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-4	0	-	-	0,00	0	0	-3	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-4	0	-	-	0,00	0	0	-2	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-5	0	-	-	0,00	0	0	-3	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-5					Trave: Trave 4-5			Peso proprio			-3.000	
L	CR002	002	G	0,15	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,15	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,15	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 6-7			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	0	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m/N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-4.709	0	-	-	0,00	0	0	-4.709	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-3.969	0	-	-	0,00	0	0	-3.969	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-5.045	0	-	-	0,00	0	0	-5.046	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 8-9			Peso proprio			-3.000	
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-7					Trave: Trave 1-5			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-56	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,00	0	0	-112	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-93	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,00	0	0	-134	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-7					Trave: Trave 5-7			Peso proprio			-3.000	
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-3.463	0	-	-	0,00	0	0	-3.463	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-2.919	0	-	-	0,00	0	0	-2.919	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-3.711	0	-	-	0,00	0	0	-3.711	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 2-8					Trave: Trave 2-8			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-2.944	0	-	-	0,00	0	0	-2.944	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-2.481	0	-	-	0,00	0	0	-2.481	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-3.154	0	-	-	0,00	0	0	-3.154	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 3-9					Trave: Trave 3-9			Peso proprio			-3.000	
L	CR002	002	G	0,17	0	0	-90	0	-	-	0,16	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,17	0	0	-75	0	-	-	0,16	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,17	0	0	-108	0	-	-	0,16	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-2.944	0	-	-	0,00	0	0	-2.944	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-2.481	0	-	-	0,00	0	0	-2.481	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-3.154	0	-	-	0,00	0	0	-3.154	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-6					Trave: Trave 4-6			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-7	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-6	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-8	0	-	-	0,17	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,17	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,17	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,17	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-3.463	0	-	-	0,00	0	0	-3.463	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-2.919	0	-	-	0,00	0	0	-2.919	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-3.711	0	-	-	0,00	0	0	-3.711	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 4-5					Trave: Trave 4-5			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 6-7			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8-9					Trave: Trave 8-9			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 1-5					Trave: Trave 1-5			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 3-9					Trave: Trave 3-9			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 4-6					Trave: Trave 4-6			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0

LEGENDA:

- TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C

Descrizione del carico:
CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve) CR005= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 CR006= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR007= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale) CR008= TAMPONATURA: Doppia fodera 30cm (12+8)
- CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
- Dis_i

Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
- M_{X,i}/M_{T,i}

Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Dis_f

Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
- M_{T,f}

Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{X,i}/Q_{X,i}

Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{Y,i}/Q_{Y,i}
- F_{Z,i}/Q_{Z,i}
- M_{Y,i} M_{Z,i}

Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{X,f} Q_{Y,f}

Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{Z,f}
- ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃

Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI PILASTRI

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]		[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra				Pilastro 001							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 002							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 003							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 004							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 005							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 006							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 007							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 008							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 009							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- C

Descrizione del carico:
CR001= PESO PROPRIO (concio)
- CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
- Dis_i

Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "TC" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.
- M_{X,i}/M_{T,i}

Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Dis_f

Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
- M_{T,f}

Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{X,i}/Q_{X,i}

Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- F_{Y,i}/Q_{Y,i}
- F_{Z,i}/Q_{Z,i}
- M_{Y,i} M_{Z,i}

Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{X,f} Q_{Y,f}

Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Q_{Z,f}
- ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃

Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI SOLAI

Carichi sui solai													
TC	C	CC	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}
			[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio			-1.400	
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio			-1.400	
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio			-1.400	
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 CR002= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Dis _i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M _{x,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis _f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
F _{x,i} /Q _{x,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{y,i} /Q _{y,i}	
F _{z,i} /Q _{z,i}	
M _{y,i} M _{z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{x,f} Q _{y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{z,f}	

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	001	0,0013	-0,0010	-0,0189	5,7793 E-05	5,145 E-06	3,2543 E-06
	002	0,0009	-0,0002	-0,0047	3,7318 E-05	-1,3188 E-06	1,1082 E-06
	003	0,0005	-0,0011	-0,0025	3,2673 E-05	-1,0546 E-05	2,6868 E-06
	004	0,0004	0,0005	-0,0011	9,7156 E-06	5,8076 E-06	-8,6003 E-07
	005	0,0005	0,0008	-0,0016	1,3911 E-05	8,3205 E-06	-1,2188 E-06
00002	001	0,0026	0,0012	-0,0189	-5,4211 E-05	1,9302 E-05	-6,2197 E-07
	002	0,0015	0,0012	-0,0042	-3,6001 E-05	3,2244 E-06	-3,2139 E-06
	003	0,0016	0,0002	-0,0026	-3,0564 E-05	-1,9045 E-07	1,7303 E-06
	004	0,0001	0,0008	-0,0006	-9,942 E-06	2,7918 E-06	-3,8161 E-06
	005	0,0002	0,0012	-0,0009	-1,4287 E-05	4,0058 E-06	-5,4725 E-06
00003	001	0,0027	0,0000	-0,0212	4,6984 E-05	6,8926 E-05	1,9059 E-07
	002	0,0020	0,0003	-0,0061	2,7254 E-05	4,6965 E-05	-1,4528 E-06
	003	0,0020	-0,0006	-0,0052	2,8576 E-05	6,3186 E-05	1,4426 E-06
	004	0,0003	0,0006	-0,0005	4,0136 E-06	-2,2845 E-06	-2,148 E-06
	005	0,0005	0,0009	-0,0007	5,7261 E-06	-3,284 E-06	-3,0931 E-06
00004	001	0,0000	0,0000	-0,0186	-1,2194 E-05	-6,1175 E-07	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0045	-8,5694 E-06	1,2902 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0032	-2,9635 E-06	6,2055 E-07	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0004	-5,1743 E-06	6,605 E-07	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	-7,438 E-06	9,513 E-07	0 E+00
00005	001	0,0061	0,0013	-0,0201	-1,7576 E-05	1,3111 E-04	1,0944 E-05
	002	0,0046	0,0011	-0,0051	-1,3991 E-05	9,0013 E-05	1,2492 E-05
	003	0,0037	0,0000	-0,0039	-1,1231 E-06	8,9733 E-05	2,0344 E-06
	004	0,0014	0,0009	-0,0005	-1,0889 E-05	1,6169 E-05	9,0828 E-06
	005	0,0020	0,0014	-0,0007	-1,5641 E-05	2,3185 E-05	1,3022 E-05
00006	001	0,0037	0,0030	-0,0195	-1,1368 E-04	9,4944 E-06	1,4887 E-06
	002	0,0031	0,0020	-0,0052	-7,1827 E-05	8,0155 E-06	1,8848 E-07
	003	0,0021	0,0016	-0,0031	-6,1615 E-05	1,5812 E-05	2,06 E-06
	004	0,0012	0,0006	-0,0011	-1,9479 E-05	-3,7006 E-06	-1,1869 E-06
	005	0,0018	0,0009	-0,0015	-2,7949 E-05	-5,3275 E-06	-1,696 E-06
00007	001	0,0000	0,0000	-0,0181	-7,6082 E-06	6,1065 E-07	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0047	-3,7433 E-06	-3,5559 E-08	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0027	-2,7809 E-06	-3,5107 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0010	-1,3008 E-06	2,273 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0014	-1,8591 E-06	3,2567 E-06	0 E+00
00008	001	0,0016	-0,0015	-0,0197	1,1288 E-04	4,1504 E-06	5,4444 E-06
	002	0,0014	-0,0008	-0,0054	7,2577 E-05	2,386 E-06	5,1187 E-06
	003	0,0010	-0,0009	-0,0031	6,0814 E-05	1,3835 E-05	2,056 E-06
	004	0,0005	-0,0001	-0,0013	2,0618 E-05	-7,0912 E-06	2,9233 E-06
	005	0,0007	-0,0001	-0,0018	2,9623 E-05	-1,0202 E-05	4,1545 E-06
00009	001	0,0000	-0,0017	-0,0219	1,0174 E-04	-6,8058 E-05	1,5933 E-06
	002	0,0004	-0,0008	-0,0065	5,6008 E-05	-4,2357 E-05	1,2352 E-06
	003	-0,0006	-0,0014	-0,0057	6,658 E-05	-6,1543 E-05	1,3482 E-06
	004	0,0007	0,0003	-0,0005	3,0304 E-06	5,0461 E-06	1,6349 E-07
	005	0,0010	0,0004	-0,0007	4,3566 E-06	7,2311 E-06	2,1598 E-07
00010	001	0,0000	0,0000	-0,0198	-1,2308 E-05	3,6453 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0054	-8,6022 E-06	3,3153 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0035	-3,0054 E-06	2,5826 E-06	0 E+00

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00011	004	0,0000	0,0000	-0,0010	-5,1742 E-06	1,0614 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0014	-7,4379 E-06	1,5258 E-06	0 E+00
	001	0,0031	0,0017	-0,0221	-3,5023 E-05	3,6404 E-05	1,0949 E-05
	002	0,0023	0,0014	-0,0065	-2,4341 E-05	3,9328 E-05	1,1182 E-05
	003	0,0022	0,0003	-0,0045	-1,751 E-05	2,8072 E-05	2,8723 E-06
00012	004	0,0005	0,0009	-0,0013	-8,7841 E-06	1,4357 E-05	7,4279 E-06
	005	0,0007	0,0013	-0,0019	-1,2614 E-05	2,0582 E-05	1,0661 E-05
	001	0,0019	0,0025	-0,0221	-1,0045 E-04	-7,6292 E-05	6,7685 E-07
	002	0,0019	0,0016	-0,0066	-5,5956 E-05	-4,8345 E-05	-1,32 E-08
	003	0,0005	0,0014	-0,0057	-6,5328 E-05	-6,3671 E-05	1,242 E-06
00013	004	0,0013	0,0004	-0,0005	-3,8065 E-06	1,4479 E-06	-8,0715 E-07
	005	0,0018	0,0006	-0,0008	-5,4575 E-06	2,0814 E-06	-1,1911 E-06
	001	0,0092	0,0018	-0,0324	-3,0019 E-05	1,162 E-04	5,5768 E-05
	002	0,0085	0,0024	-0,0186	-4,8928 E-05	1,159 E-04	5,788 E-05
	003	0,0021	0,0002	-0,0042	-5,0886 E-07	1,0353 E-05	8,9455 E-06
00014	004	0,0057	0,0019	-0,0115	-4,0493 E-05	8,9707 E-05	4,2438 E-05
	005	0,0081	0,0027	-0,0165	-5,8075 E-05	1,2858 E-04	6,0827 E-05
	001	0,0062	0,0337	-0,0743	-3,7667 E-04	1,0537 E-04	-1,1214 E-04
	002	0,0054	0,0380	-0,0647	-4,148 E-04	1,2788 E-04	-1,264 E-04
	003	0,0018	0,0034	-0,0096	-2,2502 E-05	7,3048 E-06	-4,9838 E-06
00015	004	0,0033	0,0294	-0,0464	-3,3076 E-04	1,0182 E-04	-1,0205 E-04
	005	0,0047	0,0422	-0,0666	-4,7453 E-04	1,46 E-04	-1,4643 E-04
	001	-0,0030	0,0309	-0,0644	-2,4136 E-04	-4,3298 E-05	-1,4958 E-04
	002	-0,0051	0,0344	-0,0541	-2,6149 E-04	-4,5985 E-05	-1,732 E-04
	003	0,0008	0,0030	-0,0090	-2,8426 E-06	-1,6822 E-05	-6,6904 E-06
00016	004	-0,0047	0,0267	-0,0380	-2,1593 E-04	-2,7213 E-05	-1,3987 E-04
	005	-0,0068	0,0384	-0,0546	-3,0981 E-04	-3,9049 E-05	-2,008 E-04
	001	-0,0064	0,0003	-0,0412	-2,244 E-05	-6,5525 E-05	-1,3404 E-05
	002	-0,0089	0,0006	-0,0325	-3,5062 E-05	-6,2642 E-05	-1,4378 E-05
	003	0,0008	-0,0002	-0,0049	5,7835 E-08	4,3063 E-06	-1,7777 E-06
00017	004	-0,0080	0,0006	-0,0227	-2,9299 E-05	-5,5023 E-05	-1,0786 E-05
	005	-0,0115	0,0008	-0,0326	-4,2037 E-05	-7,8833 E-05	-1,5464 E-05
	001	0,0000	0,0000	-0,0176	-3,1129 E-06	-1,1738 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0041	-2,8743 E-06	7,4455 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0021	-1,073 E-06	3,4854 E-06	0 E+00
00018	004	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,6796 E-06	-1,6635 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0012	-2,4227 E-06	-2,3927 E-06	0 E+00
	001	0,0000	0,0000	-0,0180	6,1816 E-06	-3,1553 E-07	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0045	2,2533 E-06	-6,1133 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0027	2,5124 E-06	-3,4153 E-06	0 E+00
00019	004	0,0000	0,0000	-0,0008	2,2673 E-07	1,7257 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0011	3,3348 E-07	2,4792 E-06	0 E+00
	001	0,0000	0,0000	-0,0175	1,7712 E-06	3,7595 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0037	-1,118 E-06	4,1866 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0021	5,5985 E-07	3,6346 E-06	0 E+00
00020	004	0,0000	0,0000	-0,0005	-1,2856 E-06	1,097 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0007	-1,8571 E-06	1,5757 E-06	0 E+00
	001	0,0000	0,0000	-0,0187	-1,2946 E-05	1,8369 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0050	-7,1082 E-06	7,2697 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0039	-6,7736 E-06	-1,2751 E-06	0 E+00
00021	004	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,4833 E-06	1,4431 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	-2,1239 E-06	2,0668 E-06	0 E+00
	001	0,0000	0,0000	-0,0188	8,4649 E-06	1,1781 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0050	3,6319 E-06	5,3658 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0039	5,4996 E-06	-1,1502 E-06	0 E+00
00022	004	0,0000	0,0000	-0,0004	-5,7721 E-07	1,1971 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0006	-8,2287 E-07	1,7211 E-06	0 E+00
	001	0,0000	0,0000	-0,0182	-8,5098 E-06	-1,0439 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0047	-5,624 E-06	2,3188 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	-4,0827 E-06	1,6308 E-06	0 E+00
00022	004	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,9944 E-06	-8,7457 E-07	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	-2,8753 E-06	-1,2592 E-06	0 E+00

LEGENDA:
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Di r	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	X	0,809 8	0,022 4	0,028 3	4,4597 E-05	8,9229 E-04	2,0258 E-05	0,087 9	0,003 0	0,003 1	5,3735 E-06	9,6898 E-05	2,814 E-06
00001	Y	0,048 2	0,713 9	0,050 0	7,5385 E-04	7,2301 E-05	5,213 E-04	0,007 4	0,085 2	0,006 2	9,0888 E-05	7,1034 E-06	7,2435 E-05
00001	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00002	X	0,800 2	0,022 6	0,022 1	1,2345 E-04	8,9445 E-04	8,4889 E-05	0,086 5	0,003 0	0,002 4	1,2688 E-05	9,6697 E-05	1,0192 E-05
00002	Y	0,034 6	0,714 7	0,023 6	8,4276 E-04	5,173 E-05	2,267 E-04	0,005 2	0,085 3	0,003 0	1,0132 E-04	4,8925 E-06	3,5958 E-05

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Di r	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00002	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00003	X	0,810 0	0,011 8	0,003 7	2,7072 E-05	7,5018 E-04	4,6129 E-05	0,087 9	0,001 6	0,000 4	3,4336 E-06	8,1376 E-05	5,9269 E-06
00003	Y	0,048 2	0,791 0	0,038 7	1,3317 E-03	5,1796 E-05	2,3174 E-04	0,007 4	0,097 5	0,004 9	1,6458 E-04	7,4512 E-06	3,6538 E-05
00003	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00004	X	0,000 0	0,000 0	0,011 3	1,206 E-04	1,3669 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,001 2	1,3272 E-05	1,4866 E-05	0 E+00
00004	Y	0,000 0	0,000 0	0,052 5	5,5764 E-04	1,1183 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,006 6	6,9369 E-05	1,3976 E-05	0 E+00
00004	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	X	0,796 6	0,012 0	0,011 5	1,6735 E-05	1,0092 E-03	1,1245 E-04	0,086 0	0,001 6	0,001 3	2,0333 E-06	1,09 E-04	1,3127 E-05
00005	Y	0,061 7	0,790 9	0,053 6	6,4519 E-04	3,6737 E-05	2,9375 E-04	0,009 4	0,097 5	0,006 7	8,0232 E-05	5,395 E-06	4,4644 E-05
00005	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00006	X	0,798 2	0,011 6	0,020 8	5,381 E-05	8,0868 E-04	1,6405 E-05	0,086 2	0,001 5	0,002 3	5,3852 E-06	8,7375 E-05	1,5773 E-06
00006	Y	0,061 6	0,971 9	0,036 8	1,4677 E-03	1,6367 E-04	2,3834 E-04	0,009 4	0,126 2	0,004 7	1,9021 E-04	2,2678 E-05	3,7138 E-05
00006	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00007	X	0,000 0	0,000 0	0,029 4	5,2368 E-05	1,5584 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 2	5,6881 E-06	1,6939 E-05	0 E+00
00007	Y	0,000 0	0,000 0	0,044 3	3,7322 E-04	7,6309 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 6	4,7796 E-05	9,6119 E-06	0 E+00
00007	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00008	X	0,809 2	0,011 4	0,036 2	1,317 E-05	8,4732 E-04	2,5171 E-05	0,087 8	0,001 5	0,004 0	1,7897 E-06	9,1982 E-05	3,4998 E-06
00008	Y	0,047 5	0,972 0	0,048 8	1,5066 E-03	1,0867 E-04	2,678 E-04	0,007 3	0,126 2	0,006 2	1,9517 E-04	1,5397 E-05	4,1086 E-05
00008	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00009	X	0,809 6	0,003 3	0,006 7	8,2012 E-06	7,1463 E-04	4,885 E-05	0,087 8	0,000 4	0,000 7	8,0062 E-07	7,7549 E-05	6,1919 E-06
00009	Y	0,047 6	0,905 9	0,041 2	1,4715 E-03	2,0793 E-05	2,9549 E-04	0,007 3	0,115 8	0,005 2	1,8788 E-04	3,4195 E-06	4,4836 E-05
00009	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00010	X	0,000 0	0,000 0	0,000 6	1,1975 E-04	1,3788 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,318 E-05	1,4994 E-05	0 E+00
00010	Y	0,000 0	0,000 0	0,001 1	5,5452 E-04	1,0561 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 1	6,8969 E-05	1,3156 E-05	0 E+00
00010	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00011	X	0,800 3	0,012 0	0,006 8	3,8453 E-05	9,082 E-04	3,0084 E-05	0,086 5	0,001 6	0,000 8	4,3993 E-06	9,8218 E-05	4,0996 E-06
00011	Y	0,034 4	0,790 8	0,019 5	6,3039 E-04	6,8772 E-05	2,8079 E-04	0,005 2	0,097 5	0,002 4	7,8305 E-05	9,9562 E-06	4,3047 E-05
00011	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00012	X	0,797 9	0,003 4	0,005 2	3,2814 E-05	7,0752 E-04	1,5297 E-05	0,086 2	0,000 4	0,000 6	3,6403 E-06	7,647 E-05	1,7752 E-06
00012	Y	0,061 6	0,905 8	0,039 4	1,4543 E-03	5,6415 E-05	2,7815 E-04	0,009 4	0,115 8	0,005 0	1,8569 E-04	8,4966 E-06	4,2745 E-05
00012	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00013	X	0,810 2	0,015 3	0,016 4	3,6113 E-05	1,8326 E-04	8,8153 E-04	0,087 8	0,002 1	0,001 8	4,0956 E-06	1,9776 E-05	9,4798 E-05
00013	Y	0,002 8	0,770 1	0,009 8	3,7808 E-04	1,2293 E-04	5,5279 E-04	0,000 5	0,093 5	0,001 2	4,6634 E-05	1,4704 E-05	7,5634 E-05
00013	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00014	X	0,810 3	0,007 5	0,001 5	9,1945 E-05	3,3942 E-05	1,501 E-04	0,087 8	0,001 0	0,000 2	9,9448 E-06	3,6937 E-06	1,5281 E-05
00014	Y	0,003 3	0,850 6	0,007 0	1,8565 E-04	4,2082 E-06	3,1688 E-04	0,000 5	0,106 4	0,000 9	2,3943 E-05	6,5752 E-07	4,7518 E-05
00014	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00015	X	0,810 4	0,006 3	0,000 1	2,0624 E-04	1,2499 E-04	3,6604 E-04	0,087 7	0,000 8	0,000 0	2,2424 E-05	1,3626 E-05	4,0556 E-05
00015	Y	0,008 1	0,867 3	0,001 5	4,5875 E-04	2,3275 E-04	3,7732 E-04	0,001 2	0,108 9	0,000 2	5,8021 E-05	2,9257 E-05	5,5276 E-05
00015	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00016	X	0,810 1	0,002 6	0,019 3	3,9209 E-05	4,1746 E-04	8,1618 E-05	0,087 7	0,000 4	0,002 1	4,3165 E-06	4,5179 E-05	7,7989 E-06
00016	Y	0,008 4	0,947 1	0,003 1	7,2772 E-04	1,6695 E-05	1,0837 E-03	0,001 2	0,121 6	0,000 4	9,3482 E-05	2,3788 E-06	1,4601 E-04

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00016	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00017	X	0,000 0	0,000 0	0,023 8	1,4048 E-05	1,4323 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 6	1,349 E-06	1,5514 E-05	0 E+00
00017	Y	0,000 0	0,000 0	0,044 5	3,4341 E-04	8,2066 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 5	4,2312 E-05	1,013 E-05	0 E+00
00017	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00018	X	0,000 0	0,000 0	0,018 8	2,5327 E-06	1,2272 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 1	2,5212 E-07	1,3317 E-05	0 E+00
00018	Y	0,000 0	0,000 0	0,035 5	3,6307 E-04	4,1933 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 5	4,653 E-05	5,2921 E-06	0 E+00
00018	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00019	X	0,000 0	0,000 0	0,022 2	1,3138 E-05	1,4964 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 4	1,5923 E-06	1,6279 E-05	0 E+00
00019	Y	0,000 0	0,000 0	0,027 8	3,2936 E-04	1,0415 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 5	4,0595 E-05	1,2933 E-05	0 E+00
00019	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00020	X	0,000 0	0,000 0	0,004 0	2,6655 E-05	1,1283 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 4	2,885 E-06	1,2265 E-05	0 E+00
00020	Y	0,000 0	0,000 0	0,027 4	7,3248 E-04	4,9943 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 5	9,3328 E-05	6,3197 E-06	0 E+00
00020	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00021	X	0,000 0	0,000 0	0,001 9	1,6819 E-05	9,6744 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 2	1,7906 E-06	1,0509 E-05	0 E+00
00021	Y	0,000 0	0,000 0	0,026 1	7,0869 E-04	1,2418 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 3	9,042 E-05	1,6061 E-06	0 E+00
00021	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00022	X	0,000 0	0,000 0	0,001 7	5,3635 E-06	9,9174 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 2	7,6125 E-07	1,075 E-05	0 E+00
00022	Y	0,000 0	0,000 0	0,024 8	7,1695 E-04	4,5263 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 1	8,8769 E-05	5,5683 E-06	0 E+00
00022	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Dir

S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z

Direzione del sisma.

Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00001	X	+	-0,0160	-0,0385	0,0011	1,989 E-05	-1,7895 E-05	1,461 E-04
	X	-	0,0160	0,0385	-0,0011	-1,989 E-05	1,7895 E-05	-1,461 E-04
	Y	+	-0,0378	-0,0904	0,0024	4,5911 E-05	-4,4983 E-05	3,3971 E-04
	Y	-	0,0378	0,0904	-0,0024	-4,5911 E-05	4,4983 E-05	-3,3971 E-04
00002	X	+	0,0080	-0,0386	-0,0003	4,1087 E-05	8,1721 E-07	1,8616 E-04
	X	-	-0,0080	0,0386	0,0003	-4,1087 E-05	-8,1721 E-07	-1,8616 E-04
	Y	+	0,0187	-0,0907	-0,0009	9,7658 E-05	-1,3747 E-07	4,3297 E-04
	Y	-	-0,0187	0,0907	0,0009	-9,7658 E-05	1,3747 E-07	-4,3297 E-04
00003	X	+	-0,0160	-0,0140	0,0003	2,3576 E-05	-8,6241 E-06	1,6632 E-04
	X	-	0,0160	0,0140	-0,0003	-2,3576 E-05	8,6241 E-06	-1,6632 E-04
	Y	+	-0,0378	-0,0326	0,0006	5,4085 E-05	-2,121 E-05	3,8903 E-04
	Y	-	0,0378	0,0326	-0,0006	-5,4085 E-05	2,121 E-05	-3,8903 E-04
00004	X	+	0,0000	0,0000	-0,0004	5,1644 E-06	-6,4637 E-07	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0004	-5,1644 E-06	6,4637 E-07	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0006	1,0837 E-05	-1,3247 E-06	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0006	-1,0837 E-05	1,3247 E-06	0 E+00
00005	X	+	0,0166	-0,0140	-0,0002	4,4028 E-06	7,7244 E-06	1,3862 E-04
	X	-	-0,0166	0,0140	0,0002	-4,4028 E-06	-7,7244 E-06	-1,3862 E-04
	Y	+	0,0391	-0,0325	0,0000	8,2616 E-06	2,0893 E-05	3,2344 E-04
	Y	-	-0,0391	0,0325	0,0000	-8,2616 E-06	-2,0893 E-05	-3,2344 E-04
00006	X	+	0,0167	0,0445	0,0005	-5,2661 E-05	2,0685 E-05	1,757 E-04
	X	-	-0,0167	-0,0445	-0,0005	5,2661 E-05	-2,0685 E-05	-1,757 E-04
	Y	+	0,0392	0,1053	0,0007	-1,3023 E-04	4,3352 E-05	4,1788 E-04
	Y	-	-0,0392	-0,1053	-0,0007	1,3023 E-04	-4,3352 E-05	-4,1788 E-04
00007	X	+	0,0000	0,0000	-0,0005	-8,4659 E-06	-6,3299 E-08	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0005	8,4659 E-06	6,3299 E-08	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,8694 E-05	-5,239 E-07	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	1,8694 E-05	5,239 E-07	0 E+00
00008	X	+	-0,0160	0,0445	-0,0003	-5,461 E-05	-1,8199 E-05	1,7845 E-04
	X	-	0,0160	-0,0445	0,0003	5,461 E-05	1,8199 E-05	-1,7845 E-04
	Y	+	-0,0377	0,1053	-0,0005	-1,3533 E-04	-3,6511 E-05	4,2536 E-04
	Y	-	0,0377	-0,1053	0,0005	1,3533 E-04	3,6511 E-05	-4,2536 E-04
00009	X	+	-0,0160	0,0231	-0,0004	-3,97 E-05	-1,112 E-05	1,5155 E-04
	X	-	0,0160	-0,0231	0,0004	3,97 E-05	1,112 E-05	-1,5155 E-04

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale									
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00010	Y	+	-0,0377	0,0549	-0,0006	-9,4041 E-05	-2,6428 E-05	3,5126 E-04	
	Y	-	0,0377	-0,0549	0,0006	9,4041 E-05	2,6428 E-05	-3,5126 E-04	
	X	+	0,0000	0,0000	0,0001	5,26 E-06	-9,9144 E-07	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-5,26 E-06	9,9144 E-07	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0004	1,1071 E-05	-2,5568 E-06	0 E+00	
00011	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,1071 E-05	2,5568 E-06	0 E+00	
	X	+	0,0080	-0,0140	-0,0002	9,4351 E-06	2,6705 E-05	1,0539 E-04	
	X	-	-0,0080	0,0140	0,0002	-9,4351 E-06	-2,6705 E-05	-1,0539 E-04	
	Y	+	0,0188	-0,0325	-0,0001	2,0543 E-05	6,105 E-05	2,4506 E-04	
	Y	-	-0,0188	0,0325	0,0001	-2,0543 E-05	-6,105 E-05	-2,4506 E-04	
00012	X	+	0,0166	0,0231	0,0004	-4,0048 E-05	1,1687 E-05	1,5752 E-04	
	X	-	-0,0166	-0,0231	-0,0004	4,0048 E-05	-1,1687 E-05	-1,5752 E-04	
	Y	+	0,0391	0,0549	0,0008	-9,4726 E-05	2,8526 E-05	3,6597 E-04	
	Y	-	-0,0391	-0,0549	-0,0008	9,4726 E-05	-2,8526 E-05	-3,6597 E-04	
	X	+	-0,0029	-0,0271	0,0002	1,3593 E-05	-7,0811 E-06	9,5907 E-05	
00013	X	-	0,0029	0,0271	-0,0002	-1,3593 E-05	7,0811 E-06	-9,5907 E-05	
	Y	+	-0,0071	-0,0634	0,0004	2,8634 E-05	-1,7931 E-05	2,0566 E-04	
	Y	-	0,0071	0,0634	-0,0004	-2,8634 E-05	1,7931 E-05	-2,0566 E-04	
	X	+	-0,0029	-0,0003	0,0000	-2,9086 E-06	8,2006 E-08	9,4066 E-05	
	X	-	0,0029	0,0003	0,0000	2,9086 E-06	-8,2006 E-08	-9,4066 E-05	
00014	Y	+	-0,0071	-0,0003	0,0003	-3,514 E-06	-4,322 E-06	2,0126 E-04	
	Y	-	0,0071	0,0003	-0,0003	3,514 E-06	4,322 E-06	-2,0126 E-04	
	X	+	0,0003	0,0033	0,0000	-1,8466 E-05	1,0159 E-05	7,4595 E-05	
	X	-	-0,0003	-0,0033	0,0000	1,8466 E-05	-1,0159 E-05	-7,4595 E-05	
	Y	+	0,0004	0,0082	0,0003	-2,4087 E-05	-1,9017 E-06	4,7027 E-04	
00015	Y	-	-0,0004	-0,0082	-0,0003	2,4087 E-05	1,9017 E-06	-4,7027 E-04	
	X	+	0,0003	0,0295	0,0001	-2,5918 E-05	2,2664 E-06	1,6144 E-04	
	X	-	-0,0003	-0,0295	-0,0001	2,5918 E-05	-2,2664 E-06	-1,6144 E-04	
	Y	+	0,0006	0,0697	0,0003	-2,6429 E-05	4,9559 E-06	6,1524 E-04	
	Y	-	-0,0006	-0,0697	-0,0003	2,6429 E-05	-4,9559 E-06	-6,1524 E-04	
00017	X	+	0,0000	0,0000	0,0010	9,0308 E-06	1,6761 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0010	-9,0308 E-06	-1,6761 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0022	2,0582 E-05	3,2828 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0022	-2,0582 E-05	-3,2828 E-06	0 E+00	
	X	+	0,0000	0,0000	0,0006	-8,6102 E-06	-1,0465 E-07	0 E+00	
00018	X	-	0,0000	0,0000	-0,0006	8,6102 E-06	1,0465 E-07	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0010	-1,8937 E-05	5,1675 E-07	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0010	1,8937 E-05	-5,1675 E-07	0 E+00	
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0005	8,4773 E-06	-1,3485 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0005	-8,4773 E-06	1,3485 E-06	0 E+00	
00019	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0013	1,9355 E-05	-3,8787 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0013	-1,9355 E-05	3,8787 E-06	0 E+00	
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0003	-1,4486 E-05	2,0743 E-07	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0003	1,4486 E-05	-2,0743 E-07	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0006	-3,3687 E-05	1,5186 E-07	0 E+00	
00020	Y	-	0,0000	0,0000	0,0006	3,3687 E-05	-1,5186 E-07	0 E+00	
	X	+	0,0000	0,0000	0,0003	-1,5126 E-05	-3,2784 E-07	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0003	1,5126 E-05	3,2784 E-07	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0007	-3,5272 E-05	-1,1582 E-07	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0007	3,5272 E-05	1,1582 E-07	0 E+00	
00021	X	+	0,0000	0,0000	0,0003	9,9158 E-06	1,088 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0003	-9,9158 E-06	-1,088 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0006	2,2997 E-05	2,0886 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0006	-2,2997 E-05	-2,0886 E-06	0 E+00	
	X	+	0,0000	0,0000	0,0003	9,9158 E-06	1,088 E-06	0 E+00	

LEGENDA:
Dir Direzione del sisma.
S_x, S_y Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
S_z, Θ_x
Θ_y, Θ_z

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura													
Travata: Piano Copertura													
Trave Legno 3a-6	001	59	72	195	2.517	799	-38	59	23	582	3.271	-1.338	-12
	002	60	92	210	2.862	1.241	-63	60	15	1.120	4.167	-2.456	-13
	003	17	-8	39	294	62	17	17	24	-80	294	62	17
	004	38	82	150	2.193	995	-62	38	-4	987	3.280	-2.089	-24
	005	55	117	215	3.148	1.428	-90	55	-6	1.415	4.709	-2.998	-33
Trave Legno 4-3a	001	-55	81	275	2.688	504	-97	-55	-107	277	2.314	-475	-112
	002	-48	81	628	3.308	952	-101	-48	-119	256	2.760	-477	-121
	003	-16	24	-113	267	-89	-24	-16	-20	46	267	-89	-24
	004	-30	52	597	2.584	850	-68	-30	-86	183	2.127	-339	-86
	005	-42	74	856	3.707	1.221	-97	-42	-123	263	3.053	-487	-122
Trave Legno 3a-4a	001	115	-154	384	3.448	469	136	115	250	-117	3.448	-132	136
	002	121	-179	365	4.081	326	156	121	286	-189	4.081	51	156
	003	7	-10	74	379	52	9	7	18	-83	379	52	9
	004	96	-143	256	3.153	237	124	96	226	-103	3.153	9	124
	005	138	-205	368	4.527	339	178	138	325	-149	4.527	13	178
Trave Legno 1a-4a	001	-294	317	7	2.820	657	-1.607	-294	-624	-297	2.928	365	-1.607
	002	-336	364	-19	3.336	772	-1.863	-336	-727	-362	3.486	366	-1.863

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	003	-48	26	-8	289	100	-151	-48	-62	-66	289	100	-151
	004	-249	287	-10	2.591	578	-1.454	-249	-565	-258	2.716	239	-1.454
	005	-357	411	-14	3.719	831	-2.086	-357	-811	-370	3.899	346	-2.086
Trave Legno 1a-2a	001	-74	-23	-104	4.188	149	-12	-74	-58	325	4.188	-442	-12
	002	-77	-32	-125	4.935	23	-10	-77	-62	213	4.935	-253	-10
	003	-1	10	-35	472	-46	-8	-1	-13	98	472	-46	-8
	004	-63	-33	-81	3.806	49	-3	-63	-43	113	3.806	-181	-3
	005	-91	-48	-116	5.461	71	-5	-91	-62	161	5.461	-259	-5
Trave Legno 2a-9	001	-51	13	184	2.936	868	-22	-51	-70	795	3.865	-1.720	-48
	002	-43	13	135	3.375	1.215	-17	-43	-72	1.740	4.970	-3.221	-57
	003	-18	13	62	354	100	-16	-18	-27	-189	354	100	-16
	004	-24	2	72	2.582	947	-4	-24	-42	1.574	3.912	-2.752	-37
	005	-34	2	103	3.703	1.359	-3	-34	-62	2.260	5.609	-3.950	-56
Trave Legno 3-2a	001	45	-105	570	3.616	1.249	84	45	79	254	2.900	-753	64
	002	30	-107	1.319	4.557	2.324	94	30	86	191	3.394	-941	64
	003	20	-36	-184	332	-97	25	20	27	60	332	-97	25
	004	12	-66	1.220	3.579	2.001	62	12	54	119	2.612	-720	37
	005	17	-95	1.752	5.138	2.873	92	17	76	170	3.746	-1.033	51
Trave Legno 1-1a	001	118	-232	910	1.685	1.271	195	118	263	83	1.064	-582	177
	002	117	-253	1.562	2.204	2.071	220	117	300	108	1.229	-845	197
	003	28	-46	-260	145	-104	31	28	36	17	145	-104	31
	004	79	-180	1.472	1.747	1.794	162	79	226	78	930	-636	144
	005	114	-260	2.111	2.505	2.573	234	114	324	113	1.336	-912	206
Trave Legno 5-4a	001	131	-266	2.084	76	1.874	297	131	307	-572	-243	939	300
	002	146	-323	2.458	71	2.297	358	146	370	-608	-370	999	363
	003	9	-31	-44	-99	-14	33	9	33	-17	-99	-14	33
	004	115	-249	2.077	125	1.924	277	115	287	-496	-244	841	281
	005	165	-358	2.978	176	2.758	398	165	412	-711	-352	1.206	403
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 2-1	001	541	246	8.835	526	15.914	-165	541	-396	5.169	526	-14.026	-165
	002	274	242	5.166	-573	9.299	-171	274	-424	2.344	-573	-7.829	-171
	003	419	60	5.627	1.436	11.036	-34	419	-72	4.211	1.436	-10.306	-34
	004	-46	161	616	-1.422	514	-120	-46	-305	-807	-1.422	232	-120
	005	-67	231	883	-2.038	738	-173	-67	-439	-1.156	-2.038	331	-173
Trave 3-2	001	160	20	-173	-1.678	-13	-8	160	2	6.490	-1.678	-6.325	-8
	002	192	-18	-612	-2.102	-1.551	19	192	23	3.639	-2.102	-2.492	19
	003	-45	46	126	-217	-1.374	-33	-45	-24	4.010	-217	-2.320	-33
	004	189	-45	-593	-1.610	-392	38	189	35	404	-1.610	-556	38
	005	271	-63	-853	-2.308	-564	53	271	49	581	-2.308	-800	53
Piano Terra		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	001	-197	10	-192	-1.581	2.037	-115	-197	-275	3.947	-1.581	-5.384	-115
	002	-120	13	-669	-2.098	-781	-144	-120	-343	2.589	-2.098	-1.866	-144
	003	-134	52	-71	-421	-151	-53	-134	-79	1.680	-421	-1.264	-53
	004	-12	-24	-510	-1.473	-551	-85	-12	-234	1.056	-1.473	-725	-85
	005	-17	-33	-730	-2.114	-790	-122	-17	-336	1.514	-2.114	-1.040	-122
Piano Terra		Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	001	111	-43	-845	-1.790	742	63	111	113	6.500	-1.790	-6.681	63
	002	103	-62	-1.070	-2.174	-1.292	74	103	120	3.489	-2.174	-2.394	74
	003	42	65	-388	-383	-1.155	-41	42	-37	3.846	-383	-2.268	-41
	004	58	-95	-637	-1.562	-320	89	58	124	386	-1.562	-508	89
	005	84	-135	-914	-2.241	-457	127	84	178	553	-2.241	-728	127
Trave 7-8	001	-358	95	8.024	-657	15.027	-54	-358	-116	7.805	-657	-14.913	-54
	002	-188	27	4.295	-1.524	8.521	-24	-188	-66	4.485	-1.524	-8.619	-24
	003	-248	64	5.327	941	10.690	-33	-248	-62	5.254	941	-10.653	-33
	004	6	-20	87	-1.888	94	2	6	-13	293	-1.888	-199	2
	005	9	-28	126	-2.706	136	2	9	-20	421	-2.706	-288	2
Trave 8-9	001	-134	103	6.203	-2.096	6.360	-148	-134	-207	-537	-2.096	51	-148
	002	-200	119	3.514	-2.439	2.635	-163	-200	-223	-1.046	-2.439	1.702	-163
	003	70	20	3.922	-408	2.330	-28	70	-39	17	-408	1.384	-28
	004	-212	86	358	-1.767	669	-117	-212	-160	-884	-1.767	512	-117
	005	-305	123	515	-2.531	963	-168	-305	-229	-1.270	-2.531	735	-168
Piano Terra		Travata: Trave 1-5-7											
Trave 1-5	001	3.622	-247	-143	-427	-3.752	743	3.622	246	3.011	-427	-5.762	743
	002	1.938	-254	-568	-712	-3.973	935	1.938	366	2.175	-712	-4.306	935
	003	2.358	-51	276	-51	-2.814	45	2.358	-21	2.242	-51	-3.113	45
	004	69	-178	-653	-562	-1.465	750	69	319	343	-562	-1.546	750
	005	100	-256	-938	-806	-2.104	1.074	100	457	492	-806	-2.221	1.074
Trave 5-7	001	-343	255	2.043	1.074	8.456	-107	-343	-2	361	1.074	-7.055	-107
	002	-81	379	845	681	4.606	-191	-81	-80	237	681	-4.099	-191
	003	-371	-75	2.367	507	6.493	76	-371	108	64	507	-4.574	76
	004	176	365	-845	233	-417	-210	176	-139	154	233	-417	-210
	005	252	523	-1.214	336	-598	-301	252	-198	222	336	-598	-301
Piano Terra		Travata: Trave 2-8											
Trave 2-8	001	-62	-252	2.587	2.035	10.001	145	-62	237	2.573	2.035	-9.993	145
	002	-45	-222	1.326	1.232	5.360	126	-45	201	1.338	1.232	-5.367	126
	003	-16	-93	1.903	1.260	6.850	55	-16	91	1.795	1.260	-6.786	55
	004	-27	-123	-142	200	-24	68	-27	107	-63	200	-24	68
	005	-39	-178	-203	287	-34	99	-39	155	-90	287	-34	99
Piano Terra		Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	001	40	-149	2.230	0	10.006	69	40	82	2.202	0	-9.989	69
	002	42	-141	699	-1.176	4.965	59	42	58	494	-1.176	-4.844	59
	003	15	-49	1.534	963	6.042	29	15	49	1.600	963	-6.081	29
	004	26	-84	-423	-1.612	177	29	26	15	-637	-1.612	-50	29
	005	37	-122	-606	-2.312	256	43	37	23	-916	-2.312	-72	43

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra													
					Travata: Trave 4-6								
Trave 4-6	001	150	-245	970	-747	7.937	166	150	153	539	-747	-7.577	166
	002	48	-273	410	-1.454	4.317	185	48	171	-254	-1.454	-3.747	185
	003	109	-99	772	420	5.077	73	109	76	571	420	-4.909	73
	004	-32	-162	-163	-1.487	271	106	-32	93	-588	-1.487	97	106
	005	-46	-233	-235	-2.135	388	153	-46	133	-842	-2.135	138	153
Fondazione													
					Travata: Trave 1-2-3								
Trave 1-2	001	-578	-1.676	-12.982	2.614	-21.016	1.153	-578	1.552	-13.299	2.614	21.328	959
	002	-342	-1.035	-4.974	-1.101	-7.766	753	-342	871	-5.610	-1.101	8.498	495
	003	-237	-619	-3.908	-2.586	-7.432	366	-237	703	-7.852	-2.586	10.142	499
	004	-129	-455	-1.583	784	-1.602	385	-129	263	471	784	435	85
	005	-185	-655	-2.268	1.124	-2.295	554	-185	379	674	1.124	626	122
Trave 2-3	001	118	652	-12.340	-4.029	-19.462	-778	118	-501	3.161	-4.029	4.246	-346
	002	71	378	-6.025	-3.097	-8.653	-426	71	-318	2.085	-3.097	667	-252
	003	154	795	-7.691	-6.111	-10.065	-853	154	-713	3.103	-6.111	-783	-617
	004	-42	-205	22	1.426	-611	203	-42	201	-298	1.426	1.069	193
	005	-60	-294	31	2.045	-879	292	-60	289	-428	2.045	1.536	277
Fondazione													
					Travata: Trave 4-5								
Trave 4-5	001	619	2.505	1.953	-262	-7.266	-2.002	619	-2.655	-13.753	-262	21.305	-2.366
	002	329	1.302	1.625	-1.998	-1.429	-993	329	-1.440	-6.232	-1.998	8.708	-1.329
	003	157	636	1.301	-2.412	-1.436	-511	157	-671	-5.646	-2.412	7.843	-595
	004	171	667	500	-82	-253	-492	171	-758	-1.491	-82	2.115	-715
	005	245	957	718	-115	-362	-705	245	-1.089	-2.139	-115	3.034	-1.026
Fondazione													
					Travata: Trave 6-7-8-9								
Trave 6-7	001	237	906	311	298	-8.190	-636	237	-1.072	-10.882	298	17.691	-1.038
	002	121	443	411	-1.176	-2.650	-280	121	-564	-4.680	-1.176	7.105	-573
	003	132	515	2.028	-4.253	-727	-378	132	-588	-6.851	-4.253	8.726	-556
	004	14	32	-986	1.809	-1.730	15	14	-84	592	1.809	200	-112
	005	20	45	-1.416	2.599	-2.486	21	20	-121	849	2.599	288	-162
Trave 7-8	001	124	-11	-11.483	4.208	-19.622	334	124	-704	-13.398	4.208	21.100	-787
	002	42	-96	-4.784	723	-7.909	257	42	-328	-5.515	723	8.575	-408
	003	75	29	-5.724	-4.244	-8.805	146	75	-391	-7.098	-4.244	9.832	-421
	004	-14	-98	-233	3.385	-818	117	-14	-18	56	3.385	701	-65
	005	-21	-142	-333	4.858	-1.174	169	-21	-25	77	4.858	1.009	-92
Trave 8-9	001	-276	-1.453	-11.530	-3.308	-18.716	1.616	-276	1.241	2.497	-3.308	5.028	1.010
	002	-174	-905	-5.222	-2.057	-8.046	988	-174	793	1.416	-2.057	1.545	668
	003	-206	-1.057	-7.531	-6.031	-9.937	1.123	-206	958	2.945	-6.031	-609	841
	004	-9	-60	585	2.239	-191	86	-9	32	-752	2.239	1.689	4
	005	-14	-87	838	3.210	-275	124	-14	46	-1.078	3.210	2.421	6
Fondazione													
					Travata: Trave 1-5								
Trave 1-5	001	-698	-10.732	1.145	970	450	32.348	-698	10.735	-1.843	970	8.680	32.376
	002	-332	-5.104	771	281	1.244	15.373	-332	5.109	-1.052	281	4.339	15.417
	003	-322	-4.945	362	359	-8	14.900	-322	4.949	-614	359	2.981	14.930
	004	-66	-1.010	406	-1	1.042	3.040	-66	1.012	-474	-1	1.663	3.056
	005	-94	-1.447	581	-1	1.493	4.355	-94	1.450	-680	-1	2.383	4.379
Fondazione													
					Travata: Trave 3-9								
Trave 3-9	001	-30	-90	-6.866	23.254	-16.688	58	-30	98	-6.213	23.254	16.386	71
	002	-19	-67	-2.632	10.112	-6.468	55	-19	50	-2.166	10.112	6.309	25
	003	3	-79	-2.103	8.926	-5.471	153	3	-99	-1.868	8.926	5.332	-166
	004	-18	-4	-814	2.576	-1.803	-54	-18	107	-581	2.576	1.763	130
	005	-25	-5	-1.167	3.697	-2.588	-78	-25	153	-834	3.697	2.530	187
Fondazione													
					Travata: Trave 4-6								
Trave 4-6	001	224	977	-4.450	11.543	-12.692	-876	224	-942	-2.470	11.543	11.030	-789
	002	156	702	-1.601	4.151	-4.181	-664	156	-636	-551	4.151	3.507	-498
	003	7	77	-1.151	3.859	-3.503	-145	7	19	-620	3.859	3.067	94
	004	125	533	-578	931	-1.187	-456	125	-541	-55	931	914	-475
	005	180	766	-831	1.337	-1.705	-656	180	-777	-78	1.337	1.312	-684

LEGENDA:

- Id_{Tr}

CC

Estr.

Inz./Fin.
- Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura													
					Travata: Piano Copertura								
Trave Legno 3a-6	X	39	159	244	1.636	365	133	39	101	461	1.636	365	133
	Y	19	75	310	1.107	353	80	19	82	373	1.107	353	80
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 4-3a	X	12	28	576	2.006	537	88	12	130	385	2.006	537	88
	Y	23	37	362	1.662	294	54	23	59	167	1.662	294	54
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 3a-4a	X	5	108	67	366	32	59	5	66	26	366	32	59
	Y	7	31	65	395	30	16	7	18	25	395	30	16
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-4a	X	73	3	106	1.499	42	178	73	105	80	1.499	42	178
	Y	55	166	59	200	228	472	55	109	76	200	228	472
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-2a	X	8	35	128	732	115	15	8	9	211	732	115	15

Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Y	9	63	133	597	67	59	9	108	64	597	67	59
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 2a-9	X	12	41	300	844	283	31	12	39	411	844	283	31
	Y	14	69	589	2.072	542	26	14	6	764	2.072	542	26
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 3-2a	X	11	15	442	527	324	7	11	3	375	527	324	7
	Y	12	8	735	1.972	522	23	12	66	578	1.972	522	23
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1-1a	X	28	44	522	1.972	332	32	28	45	365	1.972	332	32
	Y	14	15	274	188	210	11	14	15	282	188	210	11
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 5-4a	X	16	10	614	3.011	466	4	16	19	280	3.011	466	4
	Y	17	6	304	1.521	236	2	17	2	149	1.521	236	2
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 2-1	X	19	17	3.602	4.135	1.972	34	19	111	4.051	4.135	1.972	34
	Y	334	61	147	604	81	36	334	80	180	604	81	36
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 3-2	X	61	207	6.067	1.802	5.639	194	61	201	5.789	1.802	5.639	194
	Y	30	247	1.092	2.497	885	202	30	176	769	2.497	885	202
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	95	72	6.181	153	5.010	28	95	3	6.214	153	5.010	28
	Y	141	395	256	2.325	141	281	141	302	195	2.325	141	281
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	12	34	5.533	2.672	4.338	14	12	7	5.198	2.672	4.338	14
	Y	375	749	585	2.249	355	422	375	294	302	2.249	355	422
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	6	35	3.335	180	1.704	19	6	37	3.281	180	1.704	19
	Y	66	130	237	37	109	48	66	63	186	37	109	48
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 8-9	X	13	49	5.444	3.184	5.353	28	13	10	5.811	3.184	5.353	28
	Y	39	37	741	2.137	835	59	39	86	1.018	2.137	835	59
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-5-7											
Trave 1-5	X	222	331	493	1.350	1.197	362	222	89	301	1.350	1.197	362
	Y	146	45	5.844	619	17.404	245	146	121	5.702	619	17.404	245
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-7	X	97	70	135	93	86	48	97	46	71	93	86	48
	Y	81	178	3.579	12.464	2.906	182	81	260	3.397	12.464	2.906	182
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 2-8											
Trave 2-8	X	4	50	124	456	54	17	4	4	55	456	54	17
	Y	36	36	7.346	203	4.376	14	36	15	7.376	203	4.376	14
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	X	16	76	72	1.006	74	37	16	51	176	1.006	74	37
	Y	129	123	7.388	446	4.414	63	129	92	7.459	446	4.414	63
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-6											
Trave 4-6	X	4	108	331	3.238	114	53	4	19	93	3.238	114	53
	Y	82	60	4.467	946	3.625	251	82	538	4.232	946	3.625	251
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	166	696	5.028	3.360	1.802	692	166	273	5.099	3.360	3.209	24
	Y	269	1.371	5.284	11.435	10.347	2.806	269	2.912	2.592	11.435	6.605	3.948
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	42	218	4.505	4.033	5.305	235	42	198	4.487	4.033	2.722	178
	Y	1.128	6.099	604	5.023	2.670	7.120	1.128	4.940	2.556	5.023	6.111	3.813
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	270	1.045	5.449	1.551	2.785	771	270	1.223	6.445	1.551	6.056	1.206
	Y	623	1.964	815	225	2.915	688	623	3.275	1.195	225	1.800	3.879
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	44	188	3.830	5.813	959	175	44	176	4.008	5.813	4.531	144
	Y	1.034	3.560	2.677	5.320	6.995	1.873	1.034	5.131	881	5.320	4.474	5.701
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	39	67	5.561	1.147	3.243	26	39	155	5.670	1.147	2.975	152
	Y	67	2.373	2.100	8.762	5.228	3.807	67	2.531	2.695	8.762	5.788	3.923
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 8-9	X	76	334	3.224	6.676	4.704	259	76	415	3.243	6.676	568	482
	Y	1.172	6.334	308	4.485	3.810	7.389	1.172	5.140	2.314	4.485	6.480	3.975
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-5											
Trave 1-5	X	10	162	547	417	1.993	407	10	189	585	417	1.535	650
	Y	65	1.009	3.651	1.680	9.369	3.116	65	986	3.553	1.680	11.791	2.905
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	X	61	137	1.727	4.838	4.061	459	61	532	2.143	4.838	5.007	752
	Y	240	727	11.078	1.079	5.012	495	240	819	10.334	1.079	3.213	659
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione					Travata: Trave 4-6								
Trave 4-6	X	18	261	369	3.621	2.835	534	18	116	1.517	3.621	3.895	404
	Y	529	2.310	7.456	2.095	5.652	2.084	529	2.279	6.871	2.095	3.025	2.008
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

- Id_{Tr}
 Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- Dir
 Direzione del sisma.
- Estr.
 Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Di r	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 3a-6	X	+	1	6	0	73	-1	-8	1	-10	1	73	-1	-8
	X	-	-1	-6	0	-73	1	8	-1	10	-1	-73	1	8
	Y	+	4	12	-2	177	-4	-18	4	-22	6	177	-4	-18
	Y	-	-4	-12	2	-177	4	18	-4	22	-6	-177	4	18
Trave Legno 4-3a	X	+	3	19	28	165	27	-17	3	-12	-21	165	27	-17
	X	-	-3	-19	-28	-165	-27	17	-3	12	21	-165	-27	17
	Y	+	8	46	72	435	70	-40	8	-26	-52	435	70	-40
	Y	-	-8	-46	-72	-435	-70	40	-8	26	52	-435	-70	40
Trave Legno 3a-4a	X	+	1	1	4	19	2	-1	1	-1	-2	19	2	-1
	X	-	-1	-1	-4	-19	-2	1	-1	1	2	-19	-2	1
	Y	+	1	-1	12	41	7	1	1	1	-8	41	7	1
	Y	-	-1	1	-12	-41	-7	-1	-1	-1	8	-41	-7	-1
Trave Legno 1a-4a	X	+	4	3	-8	-26	-20	-15	4	-6	4	-26	-20	-15
	X	-	-4	-3	8	26	20	15	-4	6	-4	26	20	15
	Y	+	-14	114	-37	-164	-93	-253	-14	-34	18	-164	-93	-253
	Y	-	14	-114	37	164	93	253	14	34	-18	164	93	253
Trave Legno 1a-2a	X	+	0	2	-6	-21	-4	-3	0	-7	4	-21	-4	-3
	X	-	0	-2	6	21	4	3	0	7	-4	21	4	3
	Y	+	0	57	0	-11	-1	-42	0	-66	2	-11	-1	-42
	Y	-	0	-57	0	11	1	42	0	66	-2	11	1	42
Trave Legno 2a-9	X	+	1	14	-22	-48	-18	-11	1	-14	24	-48	-18	-11
	X	-	-1	-14	22	48	18	11	-1	14	-24	48	18	11
	Y	+	1	69	-42	-23	-41	-49	1	-53	60	-23	-41	-49
	Y	-	-1	-69	42	23	41	49	-1	53	-60	23	41	49
Trave Legno 3-2a	X	+	1	14	-21	49	-16	-11	1	-14	19	49	-16	-11
	X	-	-1	-14	21	-49	16	11	-1	14	-19	-49	16	11
	Y	+	1	52	-54	30	-36	-47	1	-67	36	30	-36	-47
	Y	-	-1	-52	54	-30	36	47	-1	67	-36	-30	36	47
Trave Legno 1-1a	X	+	1	6	-9	89	-9	-3	1	-2	14	89	-9	-3
	X	-	-1	-6	9	-89	9	3	-1	2	-14	-89	9	3
	Y	+	0	32	-13	146	-10	-28	0	-42	15	146	-10	-28
	Y	-	0	-32	13	-146	10	28	0	42	-15	-146	10	28
Trave Legno 5-4a	X	+	1	3	-15	-57	-13	-3	1	-3	9	-57	-13	-3
	X	-	-1	-3	15	57	13	3	-1	3	-9	57	13	3
	Y	+	4	5	-37	-168	-29	-4	4	-2	19	-168	-29	-4
	Y	-	-4	-5	37	168	29	4	-4	2	-19	168	29	4
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 2-1	X	+	17	172	55	48	27	-84	17	-156	-49	48	27	-84
	X	-	-17	-172	-55	-48	-27	84	-17	156	49	-48	-27	84
	Y	+	42	430	142	98	70	-211	42	-391	-129	98	70	-211
	Y	-	-42	-430	-142	-98	-70	211	-42	391	129	-98	-70	211
Trave 3-2	X	+	9	409	152	167	133	-376	9	-381	-127	167	133	-376
	X	-	-9	-409	-152	-167	-133	376	-9	381	127	-167	-133	376
	Y	+	27	1.062	355	282	316	-968	27	-974	-310	282	316	-968
	Y	-	-27	-1.062	-355	-282	-316	968	-27	974	310	-282	-316	968
Piano Terra			Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	+	19	304	-75	421	-85	-203	19	-198	135	421	-85	-203
	X	-	-19	-304	75	-421	85	203	-19	198	-135	-421	85	203
	Y	+	50	764	-189	1.088	-216	-508	50	-493	346	1.088	-216	-508
	Y	-	-50	-764	189	-1.088	216	508	-50	493	-346	-1.088	216	508
Piano Terra			Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	+	-2	273	131	161	97	-232	-2	-300	-109	161	97	-232
	X	-	2	-273	-131	-161	-97	232	2	300	109	-161	-97	232
	Y	+	-5	687	347	452	256	-584	-5	-758	-286	452	256	-584
	Y	-	5	-687	-347	-452	-256	584	5	758	286	-452	-256	584
Trave 7-8	X	+	24	201	51	-42	27	-101	24	-189	-55	-42	27	-101
	X	-	-24	-201	-51	42	-27	101	-24	189	55	42	-27	101
	Y	+	61	508	133	-97	71	-253	61	-474	-141	-97	71	-253
	Y	-	-61	-508	-133	97	-71	253	-61	474	141	97	-71	253
Trave 8-9	X	+	10	367	115	-161	118	-369	10	-408	-134	-161	118	-369
	X	-	-10	-367	-115	161	-118	369	-10	408	134	161	-118	369
	Y	+	31	937	276	-263	277	-951	31	-1.063	-306	-263	277	-951
	Y	-	-31	-937	-276	263	-277	951	-31	1.063	306	263	-277	951
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-7											
Trave 1-5	X	+	-42	464	100	-320	367	-1.152	-42	-301	-144	-320	367	-1.152
	X	-	42	-464	-100	320	-367	1.152	42	301	144	320	-367	1.152

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	D _r	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Y	+	-97	1.160	260	-852	961	-2.861	-97	-739	-378	-852	961	-2.861
	Y	-	97	-1.160	-260	852	-961	2.861	97	739	378	852	-961	2.861
Trave 5-7	X	+	21	175	63	-220	51	-180	21	-258	-61	-220	51	-180
	X	-	-21	-175	-63	220	-51	180	-21	258	61	220	-51	180
	Y	+	55	437	160	-571	131	-453	55	-650	-155	-571	131	-453
	Y	-	-55	-437	-160	571	-131	453	-55	650	155	571	-131	453
Piano Terra			Travata: Trave 2-8											
Trave 2-8	X	+	10	209	-204	-2	-121	-123	10	-204	204	-2	-121	-123
	X	-	-10	-209	204	2	121	123	-10	204	-204	2	121	123
	Y	+	26	522	-537	-3	-319	-306	26	-506	535	-3	-319	-306
	Y	-	-26	-522	537	3	319	306	-26	506	-535	3	319	306
Piano Terra			Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	X	+	17	278	-277	24	-166	-166	17	-280	280	24	-166	-166
	X	-	-17	-278	277	-24	166	166	-17	280	-280	-24	166	166
	Y	+	38	728	-762	68	-456	-435	38	-736	771	68	-456	-435
	Y	-	-38	-728	762	-68	456	435	-38	736	-771	-68	456	435
Piano Terra			Travata: Trave 4-6											
Trave 4-6	X	+	11	372	215	282	158	-288	11	-318	-164	282	158	-288
	X	-	-11	-372	-215	-282	-158	288	-11	318	164	-282	-158	288
	Y	+	30	936	562	767	411	-722	30	-797	-425	767	411	-722
	Y	-	-30	-936	-562	-767	-411	722	-30	797	425	-767	-411	722
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	+	33	79	-88	27	-84	-46	33	-110	89	27	-75	-94
	X	-	-33	-79	88	-27	84	46	-33	110	-89	-27	75	94
	Y	+	81	194	-151	111	-137	-109	81	-277	201	111	-173	-239
	Y	-	-81	-194	151	-111	137	109	-81	277	-201	-111	173	239
Trave 2-3	X	+	-19	-107	-59	35	-25	127	-19	83	108	35	-145	61
	X	-	19	107	59	-35	25	-127	19	-83	-108	-35	145	-61
	Y	+	-53	-290	-164	108	-95	342	-53	231	276	108	-346	174
	Y	-	53	290	164	-108	95	-342	53	-231	-276	-108	346	-174
Fondazione			Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	+	8	43	-111	47	-131	-52	8	-25	95	47	-68	-7
	X	-	-8	-43	111	-47	131	52	-8	25	-95	-47	68	7
	Y	+	23	119	-320	191	-371	-139	23	-74	308	191	-238	-29
	Y	-	-23	-119	320	-191	371	139	-23	74	-308	-191	238	29
Fondazione			Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	+	-2	3	173	-78	234	-23	-2	22	-109	-78	36	39
	X	-	2	-3	-173	78	-234	23	2	-22	109	78	-36	-39
	Y	+	-7	4	433	-173	572	-54	-7	60	-279	-173	104	103
	Y	-	7	-4	-433	173	-572	54	7	-60	279	173	-104	-103
Trave 7-8	X	+	39	107	35	-74	40	-73	39	-121	-67	-74	62	-95
	X	-	-39	-107	-35	74	-40	73	-39	121	67	74	-62	95
	Y	+	100	272	98	-178	107	-185	100	-308	-163	-178	142	-242
	Y	-	-100	-272	-98	178	-107	185	-100	308	163	178	-142	242
Trave 8-9	X	+	-18	-99	56	-42	28	119	-18	76	-102	-42	132	54
	X	-	18	99	-56	42	-28	-119	18	-76	102	42	-132	-54
	Y	+	-49	-268	163	-115	103	318	-49	211	-267	-115	329	156
	Y	-	49	268	-163	115	-103	-318	49	-211	267	115	-329	-156
Fondazione			Travata: Trave 1-5											
Trave 1-5	X	+	3	50	67	-47	211	-150	3	-50	-79	-47	224	-152
	X	-	-3	-50	-67	47	-211	150	-3	50	79	47	-224	152
	Y	+	13	196	180	-126	574	-589	13	-196	-208	-126	584	-592
	Y	-	-13	-196	-180	126	-574	589	-13	196	208	126	-584	592
Fondazione			Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	X	+	0	0	-391	-14	-213	1	0	0	395	-14	-228	0
	X	-	0	0	391	14	213	-1	0	0	-395	14	228	0
	Y	+	2	7	-1.019	-26	-583	-5	2	-7	1.022	-26	-599	-5
	Y	-	-2	-7	1.019	26	583	5	-2	7	-1.022	26	599	5
Fondazione			Travata: Trave 4-6											
Trave 4-6	X	+	-8	-34	299	-75	252	30	-8	34	-287	-75	178	31
	X	-	8	34	-299	75	-252	-30	8	-34	287	75	-178	-31
	Y	+	-20	-89	763	-183	631	80	-20	88	-744	-183	483	78
	Y	-	20	89	-763	183	-631	-80	20	-88	744	183	-483	-78

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Dir

e

Estr.

Inz./Fin.
- Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Direzione del sisma.

Segno dell'eccentricità accidentale.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD

Travi - Sollecitazioni allo SLD													
Id _{Tr}	D _r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura		Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 3a-6	X	31	125	190	1.274	284	104	31	79	359	1.274	284	104
	Y	15	57	247	875	280	61	15	62	296	875	280	61
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 4-3a	X	10	22	451	1.571	420	70	10	103	301	1.571	420	70
	Y	18	27	286	1.319	232	41	18	45	132	1.319	232	41
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave Legno 3a-4a	X	3	85	52	284	25	46	3	52	21	284	25	46
	Y	5	23	50	314	23	13	5	13	20	314	23	13
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-4a	X	57	2	82	1.171	33	140	57	83	63	1.171	33	140
	Y	45	133	47	159	181	376	45	87	60	159	181	376
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-2a	X	7	27	99	570	90	12	7	8	164	570	90	12
	Y	8	51	108	484	55	47	8	88	53	484	55	47
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 2a-9	X	9	32	234	657	221	24	9	31	319	657	221	24
	Y	12	55	490	1.718	450	21	12	5	634	1.718	450	21
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 3-2a	X	9	12	346	414	254	5	9	2	292	414	254	5
	Y	11	7	608	1.639	432	18	11	52	477	1.639	432	18
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1-1a	X	22	34	407	1.538	259	25	22	35	284	1.538	259	25
	Y	10	11	227	129	173	7	10	11	233	129	173	7
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 5-4a	X	13	7	479	2.354	363	3	13	14	217	2.354	363	3
	Y	13	4	251	1.234	196	1	13	2	125	1.234	196	1
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 2-1	X	15	13	2.807	3.222	1.537	26	15	86	3.157	3.222	1.537	26
	Y	278	51	125	425	64	29	278	63	127	425	64	29
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 3-2	X	46	162	4.730	1.404	4.396	153	46	157	4.514	1.404	4.396	153
	Y	28	208	970	2.089	793	170	28	146	698	2.089	793	170
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	74	58	4.821	122	3.908	22	74	2	4.847	122	3.908	22
	Y	103	315	160	1.873	104	225	103	242	187	1.873	104	225
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	9	30	4.331	2.098	3.394	13	9	5	4.068	2.098	3.394	13
	Y	309	583	402	1.742	235	327	309	225	190	1.742	235	327
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	7	28	2.608	139	1.332	14	7	29	2.566	139	1.332	14
	Y	63	106	219	23	101	39	63	52	175	23	101	39
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 8-9	X	11	37	4.258	2.494	4.186	20	11	6	4.546	2.494	4.186	20
	Y	37	36	657	1.808	736	54	37	77	892	1.808	736	54
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-5-7											
Trave 1-5	X	172	258	373	1.058	898	281	172	71	225	1.058	898	281
	Y	105	43	4.679	530	13.930	216	105	102	4.562	530	13.930	216
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-7	X	75	53	112	60	73	37	75	35	61	60	73	37
	Y	72	145	2.873	9.989	2.330	148	72	211	2.725	9.989	2.330	148
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 2-8											
Trave 2-8	X	2	40	100	356	43	13	2	4	45	356	43	13
	Y	35	31	6.047	167	3.603	13	35	14	6.072	167	3.603	13
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 3-9											
Trave 3-9	X	14	58	66	785	63	29	14	40	149	785	63	29
	Y	114	108	6.157	368	3.677	55	114	80	6.216	368	3.677	55
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-6											
Trave 4-6	X	3	84	239	2.523	73	41	3	13	87	2.523	73	41
	Y	55	41	3.482	730	2.827	191	55	416	3.300	730	2.827	191
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	133	551	3.914	2.637	1.386	547	133	217	3.978	2.637	2.506	21
	Y	236	1.071	4.259	9.289	8.381	2.256	236	2.421	2.160	9.289	5.423	3.255
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	33	170	3.517	3.147	4.145	183	33	154	3.499	3.147	2.115	139
	Y	924	4.999	516	4.066	2.166	5.840	924	4.044	2.140	4.066	5.057	3.116
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	212	817	4.246	1.220	2.155	600	212	958	5.035	1.220	4.737	947
	Y	508	1.607	602	208	2.309	575	508	2.663	1.029	208	1.514	3.147
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 6-7-8-9											
Trave 6-7	X	36	151	3.001	4.537	757	139	36	143	3.138	4.537	3.543	120
	Y	835	2.876	2.094	4.285	5.584	1.516	835	4.141	773	4.285	3.676	4.596
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	28	44	4.349	913	2.539	19	28	116	4.427	913	2.314	117
	Y	63	1.867	1.711	7.095	4.259	3.050	63	2.119	2.234	7.095	4.758	3.236
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 8-9	X	60	262	2.526	5.227	3.690	204	60	325	2.534	5.227	425	379
	Y	958	5.184	232	3.632	3.107	6.054	958	4.203	1.929	3.632	5.344	3.243
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-5											

Travi - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Trave 1-5	X	8	124	421	326	1.539	311	8	145	450	326	1.175	503	
	Y	56	845	2.923	1.390	7.471	2.608	56	826	2.837	1.390	9.444	2.436	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 3-9												
Trave 3-9	X	49	108	1.344	3.798	3.178	359	49	417	1.695	3.798	3.939	590	
	Y	196	593	9.181	873	4.160	403	196	667	8.576	873	2.698	538	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 4-6												
Trave 4-6	X	15	208	266	2.832	2.204	423	15	86	1.212	2.832	3.067	312	
	Y	428	1.861	5.883	1.671	4.440	1.678	428	1.835	5.413	1.671	2.332	1.615	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

LEGENDA:
Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
Dir Direzione del sisma.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inz./Fin.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Pil}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
		Pilastrata: Pilastrata 1												
Pilastro 1	001	-63	-1.840	-543	20.566	-452	2.243	-63	3.991	631	12.016	-452	2.243	02
	002	-72	-1.246	-383	6.522	-329	1.516	-72	2.695	472	6.522	-329	1.516	02
	003	-12	-1.384	-120	7.440	-81	1.624	-12	2.839	90	7.440	-81	1.624	02
	004	-52	-132	-242	561	-222	199	-52	385	335	561	-222	199	02
	005	-75	-190	-346	803	-317	286	-75	553	480	803	-317	286	02
		Pilastrata: Pilastrata 2												
Pilastro 2	001	-4	-1.552	-2.045	40.790	-2.059	1.878	-4	3.330	3.310	32.240	-2.059	1.878	02
	002	0	-867	-1.425	17.151	-1.403	1.041	0	1.840	2.223	17.151	-1.403	1.041	02
	003	-7	-1.058	-1.568	20.206	-1.599	1.259	-7	2.215	2.589	20.206	-1.599	1.259	02
	004	5	-29	-158	1.047	-120	42	5	81	154	1.047	-120	42	02
	005	7	-42	-225	1.505	-171	61	7	117	220	1.505	-171	61	02
		Pilastrata: Pilastrata 3												
Pilastro 3	001	-9	475	-1.833	20.934	-2.163	-303	-9	-314	3.790	12.384	-2.163	-303	02
	002	-1	408	-1.199	7.135	-1.388	-260	-1	-268	2.409	7.135	-1.388	-260	02
	003	-12	128	-1.028	4.688	-1.193	22	-12	186	2.075	4.688	-1.193	22	02
	004	7	255	-325	2.873	-374	-231	7	-344	647	2.873	-374	-231	02
	005	10	366	-468	4.124	-538	-330	10	-493	930	4.124	-538	-330	02
		Pilastrata: Pilastrata 4												
Pilastro 4	001	4	-77	-959	19.958	-1.089	157	4	331	1.873	11.408	-1.089	157	02
	002	18	60	-643	5.610	-714	-52	18	-76	1.212	5.610	-714	-52	02
	003	-10	185	-640	4.939	-688	-166	-10	-247	1.148	4.939	-688	-166	02
	004	22	-72	-118	1.440	-145	66	22	99	259	1.440	-145	66	02
	005	31	-103	-168	2.067	-207	95	31	143	371	2.067	-207	95	02
		Pilastrata: Pilastrata 5												
Pilastro 5	001	-63	-878	381	29.985	499	818	-63	1.249	-916	21.435	499	818	02
	002	-64	-579	575	13.047	668	544	-64	836	-1.163	13.047	668	544	02
	003	-16	-433	315	10.824	403	424	-16	670	-731	10.824	403	424	02
	004	-43	-200	273	3.778	294	177	-43	259	-490	3.778	294	177	02
	005	-61	-285	393	5.417	422	252	-61	370	-704	5.417	422	252	02
		Pilastrata: Pilastrata 6												
Pilastro 6	001	-19	156	1.028	19.219	1.174	-81	-19	-53	-2.023	10.669	1.174	-81	02
	002	-6	165	715	6.157	803	-140	-6	-199	-1.371	6.157	803	-140	02
	003	-15	222	508	3.794	603	-259	-15	-451	-1.059	3.794	603	-259	02
	004	5	-9	261	2.644	272	54	5	131	-447	2.644	272	54	02
	005	7	-14	376	3.798	392	78	7	188	-643	3.798	392	78	02
		Pilastrata: Pilastrata 7												
Pilastro 7	001	-1	-1.042	791	37.313	957	1.241	-1	2.184	-1.697	28.763	957	1.241	02
	002	8	-713	490	15.014	583	842	8	1.476	-1.026	15.014	583	842	02
	003	-8	-1.119	404	17.531	516	1.247	-8	2.124	-937	17.531	516	1.247	02
	004	12	139	141	1.018	147	-116	12	-162	-240	1.018	147	-116	02
	005	18	198	204	1.462	211	-165	18	-231	-345	1.462	211	-165	02
		Pilastrata: Pilastrata 8												
Pilastro 8	001	-9	1.588	-1.489	39.816	-1.584	-1.942	-9	-3.460	2.630	31.266	-1.584	-1.942	02
	002	-7	905	-1.002	16.621	-1.041	-1.093	-7	-1.936	1.705	16.621	-1.041	-1.093	02
	003	-8	1.045	-1.332	19.769	-1.403	-1.264	-8	-2.243	2.316	19.769	-1.403	-1.264	02
	004	-1	70	39	892	53	-82	-1	-143	-98	892	53	-82	02
	005	-1	99	57	1.284	76	-117	-1	-205	-142	1.284	76	-117	02
		Pilastrata: Pilastrata 9												
Pilastro 9	001	-31	173	2.045	21.414	2.330	-111	-31	-116	-4.013	12.864	2.330	-111	02
	002	-29	198	1.381	7.855	1.542	-137	-29	-159	-2.627	7.855	1.542	-137	02
	003	-12	-29	1.121	4.723	1.262	131	-12	312	-2.160	4.723	1.262	131	02
	004	-17	184	416	3.452	458	-200	-17	-337	-774	3.452	458	-200	02
	005	-24	263	596	4.952	656	-287	-24	-482	-1.110	4.952	656	-287	02

LEGENDA:
Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{PII}	Dir	Dist r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Pilastro 1	X	-	37	6.748	136	146	69	4.879	37	5.928	53	146	69	4.879	02
	Y	-	104	474	7.007	810	5.355	394	104	553	6.918	810	5.355	394	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	-	5	24	7.229	2.099	5.341	8	5	28	6.655	2.099	5.341	8	02
	Y	-	100	6.861	648	9.140	472	4.983	100	6.094	577	9.140	472	4.983	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	-	5	7.054	189	1.235	161	5.179	5	6.408	233	1.235	161	5.179	02
	Y	-	88	555	8.290	933	5.939	352	88	360	7.154	933	5.939	352	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	-	27	6.912	360	87	325	5.049	27	6.214	484	87	325	5.049	02
	Y	-	81	255	6.312	2.879	4.651	247	81	393	5.781	2.879	4.651	247	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 5															
Pilastro 5	X	-	10	162	6.918	4.537	5.043	96	10	89	6.193	4.537	5.043	96	02
	Y	-	102	7.033	139	13.598	108	5.380	102	6.955	145	13.598	108	5.380	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	-	6	7.029	198	2.815	132	5.134	6	6.326	147	2.815	132	5.134	02
	Y	-	189	476	6.401	3.760	4.760	417	189	610	5.977	3.760	4.760	417	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 7															
Pilastro 7	X	-	14	7.296	79	1.286	54	5.378	14	6.685	60	1.286	54	5.378	02
	Y	-	84	400	5.709	9.557	4.147	303	84	387	5.074	9.557	4.147	303	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 8															
Pilastro 8	X	-	15	93	7.313	1.728	5.408	64	15	73	6.748	1.728	5.408	64	02
	Y	-	108	6.791	611	9.457	444	4.930	108	6.031	542	9.457	444	4.930	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 9															
Pilastro 9	X	-	8	7.058	191	4.288	123	5.178	8	6.409	133	4.288	123	5.178	02
	Y	-	98	532	8.218	3.064	5.871	340	98	349	7.049	3.064	5.871	340	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:

- Id_{PII}

Dir

Distr

Lv

Estr.

Inf./Sup.
- Identificativo del Pilastro.

Direzione del sisma.

Distribuzione delle forze (0P = Principale non richiesta; 1P = Principale proporzionale alle forze statiche; 2P = Proporzionale I Modo vibrazione; 3P = Principale proporzionale ai taglianti; 0S = Secondaria non richiesta; 1S = Secondaria proporzionale alle masse; 2S = secondaria multimodale).

Identificativo del livello, nella relativa tabella.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{PII}	Di r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Pilastro 1	X	+	-46	165	-131	-127	-101	-124	-46	-157	131	-127	-101	-124	02
	X	-	46	-165	131	127	101	124	46	157	-131	127	101	124	02
	Y	+	-117	421	-339	-437	-262	-315	-117	-398	341	-437	-262	-315	02
	Y	-	117	-421	339	437	262	315	117	398	-341	437	262	315	02
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	+	-52	162	-159	-51	-118	-115	-52	-138	148	-51	-118	-115	02
	X	-	52	-162	159	51	118	115	52	138	-148	51	118	115	02
	Y	+	-132	422	-407	-78	-302	-301	-132	-361	378	-78	-302	-301	02
	Y	-	132	-422	407	78	302	301	132	361	-378	78	302	301	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	+	-58	147	380	68	276	-106	-58	-128	-339	68	276	-106	02
	X	-	58	-147	-380	-68	-276	106	58	128	339	-68	-276	106	02
	Y	+	-151	385	980	237	710	-279	-151	-341	-865	237	710	-279	02
	Y	-	151	-385	-980	-237	-710	279	151	341	865	-237	-710	279	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	+	-61	84	-334	-121	-245	-64	-61	-82	303	-121	-245	-64	02
	X	-	61	-84	334	121	245	64	61	82	-303	121	245	64	02
	Y	+	-157	222	-859	-260	-630	-169	-157	-218	778	-260	-630	-169	02
	Y	-	157	-222	859	260	630	169	157	218	-778	260	630	169	02
Pilastrata: Pilastrata 5															
Pilastro 5	X	+	-35	-124	-50	156	-29	94	-35	120	24	156	-29	94	02
	X	-	35	124	50	-156	29	-94	35	-120	-24	-156	29	-94	02
	Y	+	-89	-321	-132	346	-77	243	-89	311	67	346	-77	243	02
	Y	-	89	321	132	-346	77	-243	89	-311	-67	-346	77	-243	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	+	-48	-147	-360	-56	-273	106	-48	128	349	-56	-273	106	02
	X	-	48	147	360	56	273	-106	48	-128	-349	56	273	-106	02
	Y	+	-123	-375	-927	-89	-703	269	-123	325	901	-89	-703	269	02

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{Pil}	D _r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	Y	-	123	375	927	89	703	-269	123	-325	-901	89	703	-269	02
Pilastrata: Pilastrata 7															
Pilastro 7	X	+	-55	-158	-97	-4	-70	118	-55	149	84	-4	-70	118	02
	X	-	55	158	97	4	70	-118	55	-149	-84	4	70	-118	02
	Y	+	-141	-406	-249	-3	-179	303	-141	382	217	-3	-179	303	02
	Y	-	141	406	249	3	179	-303	141	-382	-217	3	179	-303	02
Pilastrata: Pilastrata 8															
Pilastro 8	X	+	-50	163	153	35	113	-116	-50	-139	-142	35	113	-116	02
	X	-	50	-163	-153	-35	-113	116	50	139	142	-35	-113	116	02
	Y	+	-127	426	394	39	293	-304	-127	-364	-367	39	293	-304	02
	Y	-	127	-426	-394	-39	-293	304	127	364	367	-39	-293	304	02
Pilastrata: Pilastrata 9															
Pilastro 9	X	+	-59	-143	378	-96	274	103	-59	126	-335	-96	274	103	02
	X	-	59	143	-378	96	-274	-103	59	-126	335	96	-274	-103	02
	Y	+	-154	-378	973	-270	702	277	-154	341	-853	-270	702	277	02
	Y	-	154	378	-973	270	-702	-277	154	-341	853	270	-702	-277	02

LEGENDA:
Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD

Pilastri - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Pil}	Di r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1														
Pilastro 1	X	30	5.262	92	111	44	3.803	30	4.623	34	111	44	3.803	02
	Y	98	452	5.611	711	4.289	369	98	512	5.539	711	4.289	369	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 2														
Pilastro 2	X	4	22	5.638	1.637	4.164	6	4	18	5.190	1.637	4.164	6	02
	Y	95	5.651	603	7.457	439	4.104	95	5.019	539	7.457	439	4.104	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 3														
Pilastro 3	X	3	5.500	161	968	135	4.037	3	4.997	195	968	135	4.037	02
	Y	83	522	6.912	732	4.953	335	83	348	5.966	732	4.953	335	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 4														
Pilastro 4	X	23	5.394	307	63	273	3.940	23	4.850	400	63	273	3.940	02
	Y	79	242	4.934	2.263	3.636	227	79	351	4.522	2.263	3.636	227	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 5														
Pilastro 5	X	9	112	5.399	3.569	3.935	65	9	58	4.833	3.569	3.935	65	02
	Y	95	5.633	131	10.964	104	4.309	95	5.571	140	10.964	104	4.309	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 6														
Pilastro 6	X	6	5.497	179	2.198	121	4.016	6	4.946	136	2.198	121	4.016	02
	Y	165	445	5.003	3.048	3.721	382	165	549	4.672	3.048	3.721	382	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 7														
Pilastro 7	X	13	5.706	71	998	48	4.207	13	5.229	56	998	48	4.207	02
	Y	80	384	4.574	7.797	3.322	290	80	371	4.065	7.797	3.322	290	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 8														
Pilastro 8	X	13	76	5.719	1.366	4.229	52	13	61	5.277	1.366	4.229	52	02
	Y	100	5.594	560	7.727	409	4.061	100	4.968	500	7.727	409	4.061	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 9														
Pilastro 9	X	7	5.518	164	3.369	106	4.049	7	5.012	116	3.369	106	4.049	02
	Y	92	492	6.852	2.442	4.896	317	92	332	5.879	2.442	4.896	317	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:
Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Solai - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche						
Id _{Cmp}	CC	Estr. Inz.			Estr. Fin.	
		M ₃	N	T ₂	M ₃	T ₂
		[N-m]	[N]	[N]	[N-m]	[N]
Sezione solaio: Solai 1.1						
Piano Terra Travetto 1-2	001	0	0	1.731	0	-1.731
	002	0	0	1.459	0	-1.459
	003	0	0	1.855	0	-1.855

Solai - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche							
Id _{Cmp}	CC	Estr. Inz.			Estr. Fin.		
		M ₃	N	T ₂	M ₃	N	T ₂
		[N-m]	[N]	[N]	[N-m]	[N]	[N]
Piano Terra					Sezione solaio: Solai 1.2		
Travetto 1-2	001	0	0	2.354	0	0	-2.354
	002	0	0	1.984	0	0	-1.984
	003	0	0	2.522	0	0	-2.522
Piano Terra					Sezione solaio: Solai 1.3		
Travetto 1-2	001	0	0	1.472	0	0	-1.472
	002	0	0	1.240	0	0	-1.241
	003	0	0	1.577	0	0	-1.577

LEGENDA:
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Estr. Inz./Fin. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00004	001	37.205	268	20.566	-543	1.840	-17.496
00004	002	15.788	-143	6.522	-383	1.246	-8.630
00004	003	13.938	73	7.440	-120	1.384	-7.866
00004	004	4.022	-164	561	-242	132	-2.031
00004	005	5.766	-238	803	-346	190	-2.913
00007	001	3.125	-24.574	21.414	2.045	-173	-1.532
00007	002	1.894	-10.986	7.855	1.381	-198	-977
00007	003	6.328	-9.347	4.723	1.121	29	-973
00007	004	-2.569	-3.030	3.452	416	-184	-176
00007	005	-3.683	-4.347	4.952	596	-263	-252
00010	001	-31.616	-2.518	29.985	-878	381	-12.645
00010	002	-12.750	-1.065	13.047	-579	575	-5.845
00010	003	-12.115	-529	10.824	-433	315	-6.445
00010	004	-2.680	-537	3.778	-200	273	-647
00010	005	-3.842	-773	5.417	-285	393	-925
00017	001	1.006	-12.081	19.219	1.028	-156	2.043
00017	002	-817	-4.674	6.157	715	-165	1.190
00017	003	-4.606	-4.084	3.794	508	-222	523
00017	004	2.338	-1.218	2.644	261	9	646
00017	005	3.360	-1.750	3.798	376	14	929
00018	001	3.784	25.071	20.934	-1.833	-475	445
00018	002	2.892	11.247	7.135	-1.199	-408	279
00018	003	6.286	9.502	4.688	-1.028	-128	691
00018	004	-1.711	3.142	2.873	-325	-255	-219
00018	005	-2.454	4.513	4.124	-468	-366	-315
00019	001	-981	14.634	19.958	-959	77	3.917
00019	002	-2.714	5.857	5.610	-643	-60	2.272
00019	003	-2.723	5.058	4.939	-640	-185	801
00019	004	-472	1.568	1.440	-118	72	1.364
00019	005	-676	2.249	2.067	-168	103	1.958
00020	001	-9.100	-4.345	39.816	1.588	-1.489	-882
00020	002	-3.821	-2.489	16.621	905	-1.002	-671
00020	003	-3.189	-2.808	19.769	1.045	-1.332	-779
00020	004	-1.093	-233	892	70	39	-46
00020	005	-1.571	-333	1.284	99	57	-69
00021	001	-8.703	3.614	40.790	-1.552	-2.045	-930
00021	002	-3.399	1.962	17.151	-867	-1.425	-503
00021	003	-5.123	2.611	20.206	-1.058	-1.568	137
00021	004	522	-76	1.047	-29	-158	-506
00021	005	750	-108	1.505	-42	-225	-728
00022	001	5.151	-2.328	37.313	791	1.042	1.165
00022	002	2.740	-1.413	15.014	490	713	524
00022	003	1.256	-1.218	17.531	404	1.119	671
00022	004	1.460	-376	1.018	141	-139	-2
00022	005	2.093	-542	1.462	204	-198	-5

LEGENDA:
Id_{Nd} Identificativo del nodo.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
Id _{Nd}	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00004	X	7.835	1.049	219	136	6.749	982
00004	Y	14.896	9.840	1.197	7.008	473	485
00004	Z	0	0	0	0	0	0
00007	X	12.608	5.199	4.465	193	7.057	154
00007	Y	4.836	2.987	3.298	8.216	532	6.742
00007	Z	0	0	0	0	0	0
00010	X	4.139	700	4.522	162	6.918	1.132
00010	Y	2.623	7.581	13.563	7.034	140	5.177
00010	Z	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma

IdNd	Dir	F_x [N]	F_y [N]	F_z [N]	M_x [N-m]	M_y [N-m]	M_z [N-m]
00017	X	11.352	3.679	2.950	198	7.028	53
00017	Y	7.718	4.988	4.015	6.401	475	6.235
00017	Z	0	0	0	0	0	0
00018	X	9.668	5.177	1.361	188	7.053	22
00018	Y	5.220	1.091	1.138	8.291	555	6.391
00018	Z	0	0	0	0	0	0
00019	X	7.133	3.171	215	360	6.913	1.527
00019	Y	2.103	1.890	2.751	6.312	256	4.622
00019	Z	0	0	0	0	0	0
00020	X	138	171	1.737	92	7.313	568
00020	Y	3.864	16.244	9.598	6.791	610	4.430
00020	Z	0	0	0	0	0	0
00021	X	2.049	213	2.099	24	7.230	530
00021	Y	5.982	16.051	9.273	6.863	648	3.760
00021	Z	0	0	0	0	0	0
00022	X	1.586	195	1.290	80	7.296	274
00022	Y	3.710	13.656	9.703	5.709	400	2.977
00022	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.
Dir Direzione del sisma.
F_x, F_y, F_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
M_x, M_y, M_z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale

IdNd	Dir	e	F_x [N]	F_y [N]	F_z [N]	M_x [N-m]	M_y [N-m]	M_z [N-m]
00004	X	+	-247	99	-127	-131	-165	113
00004	X	-	247	-99	127	131	165	-113
00004	Y	+	-792	244	-437	-339	-421	378
00004	Y	-	792	-244	437	339	421	-378
00007	X	+	145	-206	-96	378	143	-144
00007	X	-	-145	206	96	-378	-143	144
00007	Y	+	397	-521	-270	973	378	-381
00007	Y	-	-397	521	270	-973	-378	381
00010	X	+	76	134	156	-124	-50	64
00010	X	-	-76	-134	-156	124	50	-64
00010	Y	+	325	340	346	-321	-132	274
00010	Y	-	-325	-340	-346	321	132	-274
00017	X	+	-3	371	-56	-360	147	-80
00017	X	-	3	-371	56	360	-147	80
00017	Y	+	19	940	-89	-927	375	-210
00017	Y	-	-19	-940	89	927	-375	210
00018	X	+	-140	-230	68	380	-147	-151
00018	X	-	140	230	-68	-380	147	151
00018	Y	+	-392	-561	237	980	-385	-401
00018	Y	-	392	561	-237	-980	385	401
00019	X	+	13	222	-121	-334	-84	-48
00019	X	-	-13	-222	121	334	84	48
00019	Y	+	102	586	-260	-859	-222	-118
00019	Y	-	-102	-586	260	859	222	118
00020	X	+	145	-331	35	163	153	-32
00020	X	-	-145	331	-35	-163	-153	32
00020	Y	+	356	-864	39	426	394	-98
00020	Y	-	-356	864	-39	-426	-394	98
00021	X	+	-110	-337	-51	162	-159	-54
00021	X	-	110	337	51	-162	159	54
00021	Y	+	-305	-882	-78	422	-407	-161
00021	Y	-	305	882	78	-422	407	161
00022	X	+	121	182	-4	-97	158	35
00022	X	-	-121	-182	4	97	-158	-35
00022	Y	+	298	468	-3	-249	406	83
00022	Y	-	-298	-468	3	249	-406	-83

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.
Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
F_x, F_y, F_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
M_x, M_y, M_z

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche

Dir	V_{T,tot} [N]	V_{T,pil} [N]	%_{OT,pil} [%]	V_{T,set} [N]	%_{OT,set} [%]	V_{T,atr} [N]	%_{OT,atr} [%]
X	46.589	46.589	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	46.016	46.016	100,0	0	0,0	0	0,0

LEGENDA:

V_{T,tot} Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y).

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot} [N]	V _{T,Pil} [N]	% _{OT,Pil} [%]	V _{T,Set} [N]	% _{OT,Set} [%]	V _{T,atr} [N]	% _{OT,atr} [%]
V _{T,Pil}	Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).						
% _{OT,Pil}	Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).						
V _{T,Set}	Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).						
% _{OT,Set}	Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).						
V _{T,atr}	Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).						
% _{OT,atr}	Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).						

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)

Dati generali di verifica												
Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{rk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}	CS	
				[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]		η	ξ/f
Nodo 1	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	20.004	3/φ8/10/4	2,32	1,76
Nodo 2	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	22.049	3/φ8/10/4	2,32	1,76
Nodo 3	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	45.839	4/φ8/8/4	1,45	1,09
Nodo 5	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	26.191	3/φ8/10/4	2,32	1,77
Nodo 6	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	26.021	3/φ8/10/4	2,32	1,77
Nodo 8	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	23.502	3/φ8/10/4	2,32	1,76
Nodo 9	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	50.543	4/φ8/8/4	1,45	1,09
Nodo 11	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	29.127	4/φ8/8/4	1,45	1,09
Nodo 12	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	52.340	4/φ8/8/4	1,45	1,09

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)

Dati indicati per direzione																	
D _i r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}	
		[cm]	[cm]	[cm²;N·m]	[cm²;N·m]		[N]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]	
Nodo 1																	
1	Trave 4-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.918	-	314.706	23	
2	Trave 6-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 2																	
1	Trave 4-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.684	-	314.706	23	
2	Trave 4-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 3																	
1	Trave 5-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	175.969	-	393.382	23	
2	Trave 7-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 6-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
Nodo 5																	
1	Trave 1-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.212	-	314.706	23	
2	Trave 2-1	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 6																	
1	Trave 3-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.231	-	314.706	23	
2	Trave 3-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 8																	
1	Trave 3-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.519	-	314.706	23	
2	Trave 8-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 9																	
1	Trave 8-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 7-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
2	Trave 2-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	0	-	393.382	23	
Nodo 11																	
1	Trave 4-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	177.877	-	393.382	23	
2	Trave 5-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 1-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
Nodo 12																	
1	Trave 3-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 2-1	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
2	Trave 2-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	0	-	393.382	23	

LEGENDA:

Dir	Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
Id _{Tr}	Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
b _j	Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
h _{jw}	Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
A _{sup} /M ⁺	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
A _{inf} /M ⁻	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
Or _{vjd}	Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.
V _d	Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.
V _{jsr}	Forza orizzontale resistente del rinforzo.
V _{rsd}	Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.
h _{jc}	Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.
Id _{rf}	Identificativo dell'intervento.
Pos	Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno
C/NC	Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).
Id _{pil,sup}	Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.
σ _{CR}	Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
σ _{TR}	Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
f _{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.
f _{rk}	Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.
N _{d,sup}	Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.
N _{d,inf}	Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.

Dati indicati per direzione																
Di r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
A _{sw}	Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).															
CS	Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f _{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).															
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.															
V _c	Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione															
σ	Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.															
V _{jsd}	Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.															

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%o _{LT}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
Travata: Trave 1-2-3												
Trave 2-1	0%	450	28.336	-	-	4,21	4,21	1.92[V]	0,14	-	VNR	NO
	12,5%	450	19.881	1.978	5.327	4,21	4,21	2.74[V]	0,14	10.27[V]	0,14	NO
	25,0%	-4.010	2.345	450	17.554	4,21	4,21	22.95[S]	0,14	3.10[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	450	24.142	4,21	4,21	-	VNR	2.25[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	450	25.057	4,21	4,21	-	VNR	2.17[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	450	25.249	4,21	4,21	-	VNR	2.15[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	450	21.822	4,21	4,21	-	VNR	2.49[V]	0,14	NO
	87,5%	1.978	9.170	450	12.512	4,21	4,21	5.97[V]	0,14	4.35[V]	0,14	NO
100%	1.978	16.552	-3.855	1.950	4,21	4,21	3.30[V]	0,14	27.61[S]	0,14	NO	
Trave 3-2	0%	-6.648	5.906	-6.648	7.400	4,21	4,21	9.04[S]	0,14	7.22[S]	0,14	NO
	12,5%	-6.648	5.906	-6.648	7.400	4,21	4,21	9.04[S]	0,14	7.22[S]	0,14	NO
	25,0%	-6.648	5.110	-6.648	5.612	4,21	4,21	10.45[S]	0,14	9.52[S]	0,14	NO
	37,5%	-5.660	7.104	-6.648	3.160	4,21	4,21	7.54[V]	0,14	16.90[S]	0,14	NO
	50,0%	-7.391	9.980	-6.648	458	4,21	4,21	5.34[V]	0,14	NS	0,14	NO
	62,5%	-7.391	13.348	-	-	4,21	4,21	3.99[V]	0,14	-	VNR	NO
	75,0%	-7.391	17.087	-	-	4,21	4,21	3.12[V]	0,14	-	VNR	NO
	87,5%	-7.391	20.346	-	-	4,21	4,21	2.62[V]	0,14	-	VNR	NO
100%	-7.391	20.346	-	-	4,21	4,21	2.62[V]	0,14	-	VNR	NO	
Piano Terra												
Travata: Trave 4-5												
Trave 4-5	0%	-5.403	5.507	-5.403	7.271	4,21	4,21	9.73[S]	0,14	7.37[S]	0,14	NO
	12,5%	-5.403	5.507	-5.403	7.271	4,21	4,21	9.73[S]	0,14	7.37[S]	0,14	NO
	25,0%	-5.403	3.719	-5.403	5.895	4,21	4,21	14.41[S]	0,14	9.09[S]	0,14	NO
	37,5%	-5.403	2.233	-5.403	4.155	4,21	4,21	24.01[S]	0,14	12.90[S]	0,14	NO
	50,0%	-9.440	3.741	-5.403	2.083	4,21	4,21	14.16[V]	0,14	25.74[S]	0,14	NO
	62,5%	-9.440	6.515	-2.055	555	4,21	4,21	8.13[V]	0,14	97.53[V]	0,14	NO
	75,0%	-9.440	9.795	-3.908	280	4,21	4,21	5.41[V]	0,14	NS	0,14	NO
	87,5%	-9.440	13.496	-3.908	282	4,21	4,21	3.92[V]	0,14	NS	0,14	NO
100%	-9.440	13.496	-3.908	54	4,21	4,21	3.92[V]	0,14	NS	0,14	NO	
Piano Terra												
Travata: Trave 6-7-8-9												
Trave 6-7	0%	-7.722	3.913	-7.722	7.975	4,21	4,21	13.61[S]	0,14	6.67[S]	0,14	NO
	12,5%	-7.722	3.913	-7.722	7.975	4,21	4,21	13.61[S]	0,14	6.67[S]	0,14	NO
	25,0%	-7.722	2.947	-7.722	6.137	4,21	4,21	18.07[S]	0,14	8.67[S]	0,14	NO
	37,5%	-6.162	4.123	-7.722	3.924	4,21	4,21	12.97[V]	0,14	13.57[S]	0,14	NO
	50,0%	-6.162	7.227	-7.722	1.369	4,21	4,21	7.40[V]	0,14	38.90[S]	0,14	NO
	62,5%	-7.843	10.928	-	-	4,21	4,21	4.87[V]	0,14	-	VNR	NO
	75,0%	-7.843	15.192	-	-	4,21	4,21	3.50[V]	0,14	-	VNR	NO
	87,5%	-7.843	19.869	-	-	4,21	4,21	2.67[V]	0,14	-	VNR	NO
100%	-7.843	19.869	-	-	4,21	4,21	2.67[V]	0,14	-	VNR	NO	
Trave 7-8	0%	-3.758	24.957	-	-	4,21	4,21	2.15[V]	0,14	-	VNR	NO
	12,5%	-3.758	17.064	-1.728	5.869	4,21	4,21	3.15[V]	0,14	9.23[V]	0,14	NO
	25,0%	-2.161	1.657	-3.758	16.705	4,21	4,21	32.65[S]	0,14	3.22[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-3.758	21.701	4,21	4,21	-	VNR	2.48[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-3.758	22.056	4,21	4,21	-	VNR	2.44[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-3.758	21.686	4,21	4,21	-	VNR	2.48[V]	0,14	NO
	75,0%	-2.019	1.563	-3.758	16.667	4,21	4,21	34.63[S]	0,14	3.23[V]	0,14	NO
	87,5%	-3.758	17.164	-1.728	5.931	4,21	4,21	3.13[V]	0,14	9.13[V]	0,14	NO
100%	-3.758	25.069	-	-	4,21	4,21	2.14[V]	0,14	-	VNR	NO	
Trave 8-9	0%	-8.893	19.604	-	-	4,21	4,21	2.70[V]	0,14	-	VNR	NO
	12,5%	-8.893	19.604	-	-	4,21	4,21	2.70[V]	0,14	-	VNR	NO
	25,0%	-8.893	16.261	-	-	4,21	4,21	3.26[V]	0,14	-	VNR	NO
	37,5%	-8.893	12.416	-	-	4,21	4,21	4.27[V]	0,14	-	VNR	NO
	50,0%	-6.995	9.066	-8.242	1.080	4,21	4,21	5.88[V]	0,14	49.24[S]	0,14	NO
	62,5%	-6.995	6.132	-8.242	3.744	4,21	4,21	8.70[V]	0,14	14.20[S]	0,14	NO
	75,0%	-8.242	4.078	-8.242	6.160	4,21	4,21	13.04[S]	0,14	8.63[S]	0,14	NO
	87,5%	-8.242	4.764	-8.242	7.920	4,21	4,21	11.16[S]	0,14	6.71[S]	0,14	NO
100%	-8.242	4.764	-8.242	7.920	4,21	4,21	11.16[S]	0,14	6.71[S]	0,14	NO	
Piano Terra												
Travata: Trave 1-5-7												
Trave 1-5	0%	-3.126	5.654	-3.126	6.910	4,21	4,21	9.54[S]	0,14	7.81[S]	0,14	NO
	12,5%	-1.699	5.789	-3.126	6.910	4,21	4,21	9.36[V]	0,14	7.81[S]	0,14	NO
	25,0%	-2.303	7.299	-3.126	6.910	4,21	4,21	7.41[V]	0,14	7.81[S]	0,14	NO
	37,5%	-1.230	9.115	-3.126	6.910	4,21	4,21	5.95[S]	0,14	7.81[S]	0,14	NO
	50,0%	-1.230	11.573	-3.126	6.450	4,21	4,21	4.68[S]	0,14	8.36[S]	0,14	NO
	62,5%	-1.230	12.071	-3.126	4.160	4,21	4,21	4.49[S]	0,14	12.97[S]	0,14	NO
	75,1%	-1.230	12.071	-3.126	1.845	4,21	4,21	4.49[S]	0,14	29.25[S]	0,14	NO
	87,6%	-1.230	12.071	-1.230	355	4,21	4,21	4.49[S]	0,14	NS	0,14	NO
100%	-1.230	12.071	-1.230	355	4,21	4,21	4.49[S]	0,14	NS	0,14	NO	
Trave 5-7	0%	-11.222	7.396	-11.222	3.388	4,21	4,21	7.12[S]	0,14	15.56[S]	0,14	NO
	12,5%	-11.222	7.396	3.552	6.778	4,21	4,21	7.12[S]	0,14	8.11[V]	0,14	NO
	25,0%	-11.222	2.708	3.430	9.628	4,21	4,21	19.46[S]	0,14	5.70[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	3.430	11.153	4,21	4,21	-	VNR	4.92[V]	0,14	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]					
	50,0%	-	-	3.430	11.121	4,21	4,21	-	VNR	4.94[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	3.430	11.084	4,21	4,21	-	VNR	4.95[V]	0,14	NO
	75,0%	-9.948	229	3.430	10.928	4,21	4,21	NS	0,14	5.03[V]	0,14	NO
	87,5%	-9.948	4.211	3.430	8.905	4,21	4,21	12.56[S]	0,14	6.17[V]	0,14	NO
	100,0%	-9.948	4.211	-9.948	5.383	4,21	4,21	12.56[S]	0,14	9.83[S]	0,14	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-8						
Trave 2-8	0%	3.302	12.465	3.302	6.973	4,21	4,21	4.40[S]	0,14	7.88[S]	0,14	NO
	12,5%	3.302	10.185	3.302	10.015	4,21	4,21	5.39[S]	0,14	5.48[S]	0,14	NO
	25,0%	3.302	2.239	6.598	15.697	4,21	4,21	24.54[S]	0,14	3.53[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	6.598	18.170	4,21	4,21	-	VNR	3.05[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	6.598	18.279	4,21	4,21	-	VNR	3.03[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	6.598	18.176	4,21	4,21	-	VNR	3.05[V]	0,14	NO
	75,0%	3.309	2.223	6.598	15.717	4,21	4,21	24.72[S]	0,14	3.52[V]	0,14	NO
	87,5%	3.309	10.160	3.309	10.042	4,21	4,21	5.40[S]	0,14	5.47[S]	0,14	NO
	100%	3.309	12.439	3.309	7.010	4,21	4,21	4.41[S]	0,14	7.83[S]	0,14	NO
Piano Terra						Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	-1.710	11.644	-1.710	8.105	4,21	4,21	4.65[S]	0,14	6.68[S]	0,14	NO
	12,5%	-1.710	9.407	-4.905	11.262	4,21	4,21	5.76[S]	0,14	4.76[V]	0,14	NO
	25,0%	-1.710	1.587	-2.054	16.826	4,21	4,21	34.14[S]	0,14	3.21[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-2.054	19.226	4,21	4,21	-	VNR	2.81[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-2.054	19.339	4,21	4,21	-	VNR	2.79[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-2.054	19.255	4,21	4,21	-	VNR	2.81[V]	0,14	NO
	75,0%	-1.560	1.552	-2.054	16.979	4,21	4,21	34.92[S]	0,14	3.18[V]	0,14	NO
	87,5%	-1.560	9.319	-4.905	11.727	4,21	4,21	5.81[S]	0,14	4.57[V]	0,14	NO
	100%	-1.560	11.543	-1.560	8.391	4,21	4,21	4.69[S]	0,14	6.46[S]	0,14	NO
Piano Terra						Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	-4.844	6.805	-4.844	6.067	4,21	4,21	7.89[S]	0,14	8.85[S]	0,14	NO
	12,5%	-4.844	6.805	-4.123	8.590	4,21	4,21	7.89[S]	0,14	6.26[V]	0,14	NO
	25,0%	-4.844	2.150	-4.123	11.458	4,21	4,21	24.97[S]	0,14	4.69[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-4.123	12.550	4,21	4,21	-	VNR	4.28[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-4.123	12.535	4,21	4,21	-	VNR	4.29[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-4.123	12.520	4,21	4,21	-	VNR	4.29[V]	0,14	NO
	75,0%	-3.141	814	-4.123	12.005	4,21	4,21	66.29[S]	0,14	4.48[V]	0,14	NO
	87,5%	-3.141	5.192	-6.542	9.749	4,21	4,21	10.39[S]	0,14	5.48[V]	0,14	NO
	100%	-3.141	5.192	-3.141	6.459	4,21	4,21	10.39[S]	0,14	8.35[S]	0,14	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} , M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,i} , M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,s} , A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} , CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3						
Trave 2-1	0%	+	58.421	3,94	230.115	339.957	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.961	14,42	230.115	339.957	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	51.735	2,91	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.703	7,64	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	45.047	3,34	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.447	6,42	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	38.361	3,92	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.189	5,53	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	31.676	4,75	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.931	4,86	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	26.954	5,58	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.639	4,11	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
Trave 3-2	75,0%	+	23.212	6,48	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.323	3,47	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	19.470	7,73	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.009	3,01	230.115	150.463	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	15.727	14,63	230.115	339.957	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-56.680	4,06	230.115	339.957	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	60.204	3,82	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-52.684	4,37	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	59.260	3,88	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.474	4,30	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	58.320	2,66	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.262	2,86	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
37,5%	+	57.377	2,70	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	-	-55.051	2,82	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
50,0%	+	56.435	2,75	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	-	-55.840	2,78	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
62,5%	+	55.645	2,79	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
		-	-56.781	2,73	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	54.856	2,83	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.723	2,69	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	54.067	4,26	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.666	3,92	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	53.279	4,32	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-59.605	3,86	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 4-5					
Trave 4-5	0%	+	52.202	4,41	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.700	5,27	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	51.109	4,50	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.628	5,16	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	50.002	3,10	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.555	3,40	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	48.896	3,17	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.483	3,34	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	47.789	3,24	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.411	3,27	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	46.861	3,31	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.516	3,20	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	45.933	3,38	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.624	3,12	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	45.006	5,11	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.729	4,54	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	44.078	5,22	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.837	4,44	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 6-7-8-9					
Trave 6-7	0%	+	52.327	4,40	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.650	5,27	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	51.219	4,49	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.578	5,16	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	50.112	3,09	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.506	3,41	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	49.005	3,16	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.434	3,34	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	47.897	3,24	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.362	3,27	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	46.969	3,30	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.469	3,20	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	46.041	3,37	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.577	3,13	230.115	155.040	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	45.114	5,10	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.682	4,54	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	44.186	5,21	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.791	4,44	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-8	0%	+	56.444	4,08	230.115	341.594	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.711	14,65	230.115	341.594	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	49.759	3,06	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.453	7,82	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	43.072	3,53	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.197	6,56	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	36.387	4,18	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.939	5,65	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	30.682	4,96	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.660	4,80	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	26.938	5,65	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.347	3,97	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	23.196	6,56	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.032	3,38	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	19.454	7,82	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.717	2,94	230.115	152.100	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	15.711	14,65	230.115	341.594	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.403	3,94	230.115	341.594	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 8-9	0%	+	59.354	3,88	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.151	4,33	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	58.413	3,94	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.940	4,27	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	57.473	2,65	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.728	2,78	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	56.532	2,70	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-55.517	2,74	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	55.592	2,74	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-56.305	2,71	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	54.803	2,78	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.246	2,66	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	54.015	2,82	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.186	2,62	230.115	152.358	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	53.226	4,32	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-59.128	3,89	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	52.438	4,39	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-60.067	3,83	230.115	341.851	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 1-5-7					
Trave 1-5	0%	+	10.265	22,42	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/ -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
		-	-28.544	8,06	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	10.265	22,42	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.849	7,98	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	10.265	22,42	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.154	7,89	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	10.265	22,42	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.463	7,81	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	10.204	22,55	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.771	7,73	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	9.906	23,23	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.836	7,71	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	75,1%	+	9.606	23,96	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.836	7,71	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	87,6%	+	9.304	24,73	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.836	7,71	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	9.002	25,56	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.836	7,71	230.115	358.099	0	0	0	0	2,50	0,1257	0,0000	0,0000	NO
Trave 5-7	0%	+	62.189	3,70	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.665	5,66	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	58.747	3,92	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.604	5,40	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	55.306	2,90	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.543	3,60	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	51.862	3,09	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.482	3,45	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	48.420	3,31	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.422	3,31	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	46.481	3,45	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.864	3,09	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	44.543	3,60	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-55.304	2,90	230.261	160.247	1.074	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	42.604	5,40	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.746	3,92	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	40.665	5,66	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-62.189	3,70	230.261	341.580	1.074	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 2-8					
Trave 2-8	0%	+	53.349	4,32	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-25.947	8,88	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	48.998	4,70	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.446	8,10	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	44.646	3,31	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.946	4,77	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	40.295	3,66	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.444	4,42	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	35.944	4,11	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.944	4,11	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	33.445	4,41	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.295	3,66	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	30.946	4,77	230.391	147.657	2.035	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.646	3,31	230.391	147.657	2.035	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	28.446	8,10	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.998	4,70	230.391	344.534	2.035	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
100%	+	25.947	8,88	230.391	344.534	2.035	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	-	-53.350	4,32	230.391	344.534	2.035	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 3-9					
Trave 3-9	0%	+	52.168	4,41	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-25.450	9,04	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	47.999	4,79	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.949	8,23	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	43.815	3,37	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.449	4,85	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	39.631	3,73	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.948	4,48	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	35.448	4,17	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.447	4,17	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	32.949	4,48	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.631	3,73	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	30.450	4,85	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.814	3,37	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	27.950	8,23	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.999	4,79	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
100%	+	25.451	9,04	230.115	344.534	0	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	-	-52.168	4,41	230.115	344.534	0	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 4-6					
Trave 4-6	0%	+	62.646	3,67	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.592	5,53	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	59.321	3,88	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.532	5,29	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	55.996	2,64	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.472	3,25	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	52.672	2,80	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.411	3,11	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	50,0%	+	49.349	2,99	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.352	2,99	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	47.411	3,11	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-52.674	2,80	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	45.472	3,25	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-55.997	2,64	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	43.533	5,29	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-59.320	3,88	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	41.594	5,53	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-62.628	3,67	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
Travata: Trave 1-2-3												
Trave 2-1	0%	-3.043	18.631	-	-	4,21	4,21	3.41[S]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-3.043	13.696	-3.043	4.390	4,21	4,21	4.64[S]	0,13	14.48[S]	0,13	NO
	25,0%	-3.043	1.833	-3.043	10.483	4,21	4,21	34.69[S]	0,13	6.06[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-3.043	13.332	4,21	4,21	-	VNR	4.77[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-2.888	14.283	4,21	4,21	-	VNR	4.45[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-2.888	14.277	4,21	4,21	-	VNR	4.45[S]	0,13	NO
	75,0%	-	-	-2.888	13.156	4,21	4,21	-	VNR	4.83[S]	0,13	NO
	87,5%	-2.888	7.734	-2.888	8.790	4,21	4,21	8.22[S]	0,13	7.23[S]	0,13	NO
	100%	-2.888	12.060	-2.888	1.179	4,21	4,21	5.27[S]	0,13	53.95[S]	0,13	NO
Trave 3-2	0%	-6.127	4.532	-6.127	6.026	4,21	4,21	13.92[S]	0,12	10.47[S]	0,12	NO
	12,5%	-6.127	4.532	-6.127	6.026	4,21	4,21	13.92[S]	0,12	10.47[S]	0,12	NO
	25,0%	-6.127	4.004	-6.127	4.506	4,21	4,21	15.76[S]	0,12	14.00[S]	0,12	NO
	37,5%	-4.371	3.774	-6.127	2.388	4,21	4,21	16.79[S]	0,13	26.42[S]	0,12	NO
	50,0%	-5.624	6.662	-6.127	19	4,21	4,21	9.48[S]	0,13	NS	0,12	NO
	62,5%	-5.624	9.870	-	-	4,21	4,21	6.40[S]	0,13	-	VNR	NO
	75,0%	-5.624	13.328	-	-	4,21	4,21	4.74[S]	0,13	-	VNR	NO
	87,5%	-5.624	16.275	-	-	4,21	4,21	3.88[S]	0,13	-	VNR	NO
	100%	-5.624	16.275	-	-	4,21	4,21	3.88[S]	0,13	-	VNR	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 4-5												
Trave 4-5	0%	-5.236	4.119	-5.236	5.883	4,21	4,21	15.35[S]	0,13	10.75[S]	0,13	NO
	12,5%	-5.236	4.119	-5.236	5.883	4,21	4,21	15.35[S]	0,13	10.75[S]	0,13	NO
	25,0%	-5.236	2.668	-5.236	4.844	4,21	4,21	23.70[S]	0,13	13.05[S]	0,13	NO
	37,5%	-5.236	1.528	-5.236	3.450	4,21	4,21	41.39[S]	0,13	18.33[S]	0,13	NO
	50,0%	-3.869	2.889	-5.236	1.722	4,21	4,21	21.96[S]	0,13	36.73[S]	0,13	NO
	62,5%	-3.869	5.667	-	-	4,21	4,21	11.19[S]	0,13	-	VNR	NO
	75,0%	-3.869	8.787	-	-	4,21	4,21	7.22[S]	0,13	-	VNR	NO
	87,5%	-3.869	12.182	-	-	4,21	4,21	5.20[S]	0,13	-	VNR	NO
	100%	-3.869	12.182	-	-	4,21	4,21	5.20[S]	0,13	-	VNR	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 6-7-8-9												
Trave 6-7	0%	-6.996	2.656	-6.996	6.718	4,21	4,21	23.71[S]	0,12	9.37[S]	0,12	NO
	12,5%	-6.996	2.656	-6.996	6.718	4,21	4,21	23.71[S]	0,12	9.37[S]	0,12	NO
	25,0%	-6.996	1.987	-6.996	5.177	4,21	4,21	31.69[S]	0,12	12.16[S]	0,12	NO
	37,5%	-6.951	2.017	-6.996	3.267	4,21	4,21	31.22[S]	0,12	19.27[S]	0,12	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	50,0%	-5.358	4.654	-6.996	1.015	4,21	4,21	13.58[S]	0,13	62.04[S]	0,12	NO
	62,5%	-6.403	7.929	-	-	4,21	4,21	7.95[S]	0,12	-	VNR	NO
	75,0%	-6.403	11.565	-	-	4,21	4,21	5.45[S]	0,12	-	VNR	NO
	87,5%	-6.403	15.465	-	-	4,21	4,21	4.07[S]	0,12	-	VNR	NO
	100%	-6.403	15.465	-	-	4,21	4,21	4.07[S]	0,12	-	VNR	NO
Trave 7-8	0%	-2.116	16.682	-	-	4,21	4,21	3.82[S]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-2.116	12.081	-2.116	4.723	4,21	4,21	5.27[S]	0,13	13.49[S]	0,13	NO
	25,0%	-2.116	1.169	-2.116	10.051	4,21	4,21	54.52[S]	0,13	6.34[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-2.116	12.135	4,21	4,21	-	VNR	5.25[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-2.073	12.103	4,21	4,21	-	VNR	5.26[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-1.960	12.090	4,21	4,21	-	VNR	5.27[S]	0,13	NO
	75,0%	-1.974	1.089	-1.974	10.018	4,21	4,21	58.54[S]	0,13	6.36[S]	0,13	NO
	87,5%	-1.974	11.987	-1.974	4.704	4,21	4,21	5.31[S]	0,13	13.55[S]	0,13	NO
	100%	-1.974	16.584	-	-	4,21	4,21	3.84[S]	0,13	-	VNR	NO
Trave 8-9	0%	-7.933	15.547	-	-	4,21	4,21	4.04[S]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	-7.933	15.547	-	-	4,21	4,21	4.04[S]	0,12	-	VNR	NO
	25,0%	-7.933	12.613	-	-	4,21	4,21	4.98[S]	0,12	-	VNR	NO
	37,5%	-7.933	9.174	-	-	4,21	4,21	6.84[S]	0,12	-	VNR	NO
	50,0%	-7.933	5.984	-7.453	658	4,21	4,21	10.50[S]	0,12	95.60[S]	0,12	NO
	62,5%	-6.849	3.096	-7.453	3.007	4,21	4,21	20.34[S]	0,12	20.92[S]	0,12	NO
	75,0%	-7.453	3.027	-7.453	5.109	4,21	4,21	20.78[S]	0,12	12.31[S]	0,12	NO
	87,5%	-7.453	3.461	-7.453	6.617	4,21	4,21	18.17[S]	0,12	9.50[S]	0,12	NO
	100%	-7.453	3.461	-7.453	6.617	4,21	4,21	18.17[S]	0,12	9.50[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 1-5-7						
Trave 1-5	0%	-2.949	4.453	-2.949	5.709	4,21	4,21	14.28[S]	0,13	11.14[S]	0,13	NO
	12,5%	-2.949	4.453	-2.949	5.709	4,21	4,21	14.28[S]	0,13	11.14[S]	0,13	NO
	25,0%	-1.255	6.172	-2.949	5.709	4,21	4,21	10.34[S]	0,13	11.14[S]	0,13	NO
	37,5%	-1.255	8.308	-2.949	5.709	4,21	4,21	7.68[S]	0,13	11.14[S]	0,13	NO
	50,0%	-1.255	10.470	-2.949	5.310	4,21	4,21	6.10[S]	0,13	11.97[S]	0,13	NO
	62,5%	-1.255	10.909	-2.949	3.315	4,21	4,21	5.85[S]	0,13	19.18[S]	0,13	NO
	75,1%	-1.255	10.909	-2.949	1.294	4,21	4,21	5.85[S]	0,13	49.15[S]	0,13	NO
	87,6%	-1.255	10.909	-	-	4,21	4,21	5.85[S]	0,13	-	VNR	NO
	100%	-1.255	10.909	-	-	4,21	4,21	5.85[S]	0,13	-	VNR	NO
Trave 5-7	0%	-8.737	6.683	-8.737	2.858	4,21	4,21	9.38[S]	0,12	21.94[S]	0,12	NO
	12,5%	-8.737	6.683	-8.737	5.011	4,21	4,21	9.38[S]	0,12	12.51[S]	0,12	NO
	25,0%	-8.737	2.159	-8.737	6.130	4,21	4,21	29.04[S]	0,12	10.22[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-8.737	6.218	4,21	4,21	-	VNR	10.08[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-7.427	6.681	4,21	4,21	-	VNR	9.41[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-7.427	6.679	4,21	4,21	-	VNR	9.41[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-7.427	6.673	4,21	4,21	-	VNR	9.42[S]	0,12	NO
	87,5%	-7.463	3.536	-7.463	6.296	4,21	4,21	17.79[S]	0,12	9.99[S]	0,12	NO
	100,0%	-7.463	3.536	-7.463	4.890	4,21	4,21	17.79[S]	0,12	12.86[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-8						
Trave 2-8	0%	3.368	11.159	3.368	5.912	4,21	4,21	5.78[S]	0,13	10.92[S]	0,13	NO
	12,5%	3.368	8.961	3.368	9.280	4,21	4,21	7.20[S]	0,13	6.96[S]	0,13	NO
	25,0%	3.368	1.341	3.368	10.820	4,21	4,21	48.16[S]	0,13	5.96[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	3.368	10.916	4,21	4,21	-	VNR	5.91[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	3.588	10.922	4,21	4,21	-	VNR	5.91[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	3.375	10.933	4,21	4,21	-	VNR	5.90[S]	0,13	NO
	75,0%	3.375	1.325	3.375	10.837	4,21	4,21	48.74[S]	0,13	5.96[S]	0,13	NO
	87,5%	3.375	8.935	3.375	9.306	4,21	4,21	7.22[S]	0,13	6.94[S]	0,13	NO
	100%	3.375	11.132	3.375	5.948	4,21	4,21	5.80[S]	0,13	10.85[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	-1.566	10.411	-1.566	7.104	4,21	4,21	6.13[S]	0,13	8.98[S]	0,13	NO
	12,5%	-1.566	8.253	-1.566	10.204	4,21	4,21	7.73[S]	0,13	6.25[S]	0,13	NO
	25,0%	-1.566	742	-1.566	11.542	4,21	4,21	86.01[S]	0,13	5.52[S]	0,13	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	37,5%	-	-	-1.566	11.603	4,21	4,21	-	VNR	5.50[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-1.415	11.687	4,21	4,21	-	VNR	5.46[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-1.415	11.750	4,21	4,21	-	VNR	5.43[S]	0,13	NO
	75,0%	-1.415	688	-1.415	11.705	4,21	4,21	92.80[S]	0,13	5.45[S]	0,13	NO
	87,5%	-1.415	8.146	-1.415	10.418	4,21	4,21	7.83[S]	0,13	6.12[S]	0,13	NO
	100%	-1.415	10.292	-1.415	7.372	4,21	4,21	6.20[S]	0,13	8.66[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	-4.413	5.792	-4.413	5.310	4,21	4,21	10.94[S]	0,13	11.93[S]	0,13	NO
	12,5%	-4.413	5.792	-4.413	6.900	4,21	4,21	10.94[S]	0,13	9.18[S]	0,13	NO
	25,0%	-4.413	1.369	-4.413	7.492	4,21	4,21	46.29[S]	0,13	8.45[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-4.413	7.488	4,21	4,21	-	VNR	8.46[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-4.413	7.479	4,21	4,21	-	VNR	8.47[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-2.953	7.415	4,21	4,21	-	VNR	8.57[S]	0,13	NO
	75,0%	-2.710	111	-2.953	7.408	4,21	4,21	NS	0,13	8.58[S]	0,13	NO
	87,5%	-2.710	4.258	-2.953	7.080	4,21	4,21	14.94[S]	0,13	8.98[S]	0,13	NO
	100%	-2.710	4.258	-2.710	5.781	4,21	4,21	14.94[S]	0,13	11.00[S]	0,13	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{Li}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- (X/d)_s

Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
- (X/d)_i

Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
- R_f

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- N_{Ed,sr}

Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M_{Ed,3,s}
- N_{Ed,ir}

Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M_{Ed,3,i}
- A_{s,sr} A_{s,i}

Armatura a flessione superiore e inferiore.
- CS_{ir} CS_s

Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctgθ	
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Piano Terra						Travata: Trave 1-2-3						
Trave 2-1	0%	+	30.128	11,46	345.172	390.950	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	390.950	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	27.782	6,23	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	21.092	8,20	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	14.406	12,01	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	7.722	22,41	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-4.164	41,55	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	1.034	NS	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-10.850	15,95	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-17.534	9,87	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
		-	-24.219	7,14	345.172	173.033	0	0	0	0	2,50	
Trave 3-2	0%	+	-	-	345.172	390.950	0	0	0	0	2,50	
		-	-26.553	13,00	345.172	390.950	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	2.886	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-7.968	43,32	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	2.886	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-8.910	38,74	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	2.130	83,71	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
		-	-9.853	18,10	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	1.187	NS	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
		-	-10.794	16,52	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	247	NS	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
		-	-11.736	15,19	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
		-	-12.679	14,06	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
		-	-13.619	13,09	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra	0%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-14.373	24,02	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-14.373	24,02	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-14.373	24,02	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra						Travata: Trave 4-5						
Trave 4-5	0%	+	5.300	65,13	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-3.992	86,47	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	5.300	65,13	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-5.099	67,69	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	4.229	42,16	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctgθ
		-	-6.204	28,74	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	3.121	57,13	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-7.312	24,38	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	2.014	88,53	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-8.419	21,18	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	908	NS	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-9.525	18,72	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-10.631	16,77	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-11.718	29,46	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-11.718	29,46	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Piano Terra											
							Travata: Trave 6-7-8-9				
Trave 6-7	0%	+	2.742	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-5.663	60,95	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	2.742	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-6.771	50,98	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	1.655	NS	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-7.877	22,64	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	547	NS	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-8.985	19,84	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-10.094	17,66	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-11.200	15,92	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
		-	-12.307	14,49	345.172	178.296	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-13.394	25,77	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-13.394	25,77	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Trave 7-8	0%	+	28.166	12,25	345.172	392.833	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	392.833	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	25.820	6,77	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	19.132	9,14	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	12.446	14,05	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	5.763	30,35	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-5.737	30,49	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-12.423	14,08	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-19.107	9,15	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
		-	-25.790	6,78	345.172	174.915	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	392.833	0	0	0	0	2,50
		-	-28.141	12,27	345.172	392.833	0	0	0	0	2,50
Trave 8-9	0%	+	14.302	24,13	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	14.302	24,13	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	13.547	12,93	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	12.606	13,90	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	11.667	15,02	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	10.725	16,34	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
		-	-746	NS	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	9.785	17,91	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
		-	-1.685	NS	345.172	175.211	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	8.844	39,03	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
		-	-2.439	NS	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
	100%	+	7.904	43,67	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
		-	-2.439	NS	345.172	393.129	0	0	0	0	2,50
Piano Terra											
							Travata: Trave 1-5-7				
Trave 1-5	0%	+	6.701	51,51	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-24.980	13,82	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	6.701	51,51	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-25.285	13,65	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	6.701	51,51	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-25.590	13,49	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	6.701	51,51	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-25.899	13,33	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.640	51,98	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-26.207	13,17	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	6.342	54,43	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-26.272	13,14	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	75,1%	+	6.042	57,13	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
		-	-26.272	13,14	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	87,6%	+	5.740	60,13	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctgθ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
	-	-	-26.272	13,14	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	100%	+	5.438	63,47	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
	-	-	-26.272	13,14	345.172	411.814	0	0	0	0	2,50
Trave 5-7	0%	+	17.508	19,73	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
	12,5%	+	17.508	19,73	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
	25,0%	+	14.238	12,94	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	37,5%	+	10.796	17,07	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-1.429	NS	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	50,0%	+	7.355	25,06	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-4.869	37,85	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	62,5%	+	3.913	47,10	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-8.313	22,17	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	75,0%	+	469	NS	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-11.755	15,68	345.391	184.284	1.074	0	0	0	2,50
100,0 %	+	-	-	-	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
	-	-	-15.025	22,99	345.391	392.818	1.074	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 2-8				
Trave 2-8	0%	+	21.387	16,16	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	12,5%	+	20.297	17,03	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	25,0%	+	15.944	10,65	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	37,5%	+	11.593	14,65	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-2.869	59,19	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	50,0%	+	7.241	23,45	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-7.222	23,51	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	62,5%	+	2.890	58,76	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-11.573	14,67	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-15.923	10,66	345.587	169.806	2.035	0	0	0	2,50
87,5%	+	-	-	-	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-20.274	17,05	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
	-	-	-21.367	16,17	345.587	396.214	2.035	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 3-9				
Trave 3-9	0%	+	20.986	16,45	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	19.946	17,31	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	15.768	10,77	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	11.584	14,66	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-3.089	54,97	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	7.400	22,95	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-7.273	23,35	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	3.216	52,80	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-11.457	14,82	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-15.641	10,86	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
87,5%	+	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-19.818	17,42	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-20.859	16,55	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 4-6				
Trave 4-6	0%	+	17.084	20,20	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	17.084	20,20	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	13.924	12,20	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	10.599	16,02	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-2.995	56,70	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	7.276	23,34	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-6.316	26,89	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	3.952	42,97	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-9.640	17,61	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	627	NS	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	-	-	-12.963	13,10	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
87,5%	+	-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-16.105	21,43	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	-	-	-16.105	21,43	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50

LEGENDA:

Id_{Tr}
%L_{Li}
+/-

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
 Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
 [+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctgθ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
V _{Ed,Y} ^(+/-)	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.										
CS ^(+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾ " e "V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾ " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).										
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.										
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.										
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.										
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.										
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.										
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.										
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.										

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Piano Terra								Travata: Trave 1-2-3					
Trave 2-1	0%	1.742	2,44	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	25,0%	1.742	2,44	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	50,0%	1.742	2,44	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	75,0%	1.742	2,44	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	100%	1.742	2,44	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
Trave 3-2	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 4-5					
Trave 4-5	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 6-7-8-9					
Trave 6-7	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
Trave 7-8	0%	1.119	3,80	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	25,0%	1.119	3,80	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	50,0%	1.119	3,80	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	75,0%	1.119	3,80	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	100%	1.119	7,59	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	4,52	NO
Trave 8-9	0%	1.021	8,32	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	4,52	NO
	25,0%	1.021	4,16	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	50,0%	1.021	4,16	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	75,0%	1.021	4,16	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	100%	1.021	4,16	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1-5-7					
Trave 1-5	0%	11.228	1,14	29.193	94.691	12.746	2,50	1.000	60.000	100	0,0096	6,79	NO
	25,0%	11.228	1,14	29.193	94.691	12.746	2,50	1.000	60.000	100	0,0096	6,79	NO
	50,0%	11.228	1,14	29.193	94.691	12.746	2,50	1.000	60.000	100	0,0096	6,79	NO
	75,1%	11.228	1,14	29.193	94.691	12.746	2,50	1.000	60.000	100	0,0096	6,79	NO
	100%	11.228	1,51	29.193	94.691	16.994	2,50	1.000	60.000	100	0,0096	9,05	NO
Trave 5-7	0%	1.124	15,12	29.193	78.300	16.994	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	9,05	NO
	25,0%	1.124	3,78	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	50,0%	1.124	3,78	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	75,0%	1.124	3,78	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	100,0 %	1.124	3,78	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 2-8					
Trave 2-8	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 3-9					
Trave 3-9	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 4-6					
Trave 4-6	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _r
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.												
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.												
Ctg θ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.												
P _e	Perimetro esterno in asse alle barre.												
B _e	Area racchiusa da P _e .												
H _s	Spessore della sezione convenzionale resistente.												
A _{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).												
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.												
R _r	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.												

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI T _{prnf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3								
Trave: Trave 2-1									FRC=0,04 cm								
0%	RAR	2,132	14,94	370	20.070	-	7.00	SI	RAR	23,962	360,00	370	20.070	-	15.02	SI	
	QPR	1,667	11,21	384	15.689	-	6.72	SI									
25,0%	RAR	0,762	14,94	370	-7.153	-	19.61	SI	RAR	8,513	360,00	370	-7.153	-	42.28	SI	
	QPR	0,588	11,21	384	-5.513	-	19.06	SI									
50,0%	RAR	1,881	14,94	370	-17.708	-	7.94	SI	RAR	21,137	360,00	370	-17.708	-	17.03	SI	
	QPR	1,459	11,21	384	-13.729	-	7.67	SI									
75,0%	RAR	1,234	14,94	370	-11.609	-	12.10	SI	RAR	13,843	360,00	370	-11.609	-	26.00	SI	
	QPR	0,954	11,21	384	-8.966	-	11.74	SI									
100%	RAR	1,185	14,94	370	11.146	-	12.60	SI	RAR	13,289	360,00	370	11.146	-	27.09	SI	
	QPR	0,934	11,21	384	8.777	-	11.99	SI									
Trave: Trave 3-2									FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,132	14,94	-6.696	-1.716	-	NS	SI	RAR	2,810	360,00	-6.696	-1.716	-	NS	SI	
	QPR	0,050	11,21	-3.845	-747	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,084	14,94	-5.151	1.154	-	NS	SI	RAR	1,963	360,00	-5.151	1.154	-	NS	SI	
	QPR	0,054	11,21	-3.845	787	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,437	14,94	-5.151	4.489	-	34.16	SI	RAR	5,951	360,00	-5.151	4.489	-	60.48	SI	
	QPR	0,322	11,21	-3.845	3.313	-	34.75	SI									
75,0%	RAR	0,907	14,94	-5.151	8.913	-	16.47	SI	RAR	11,243	360,00	-5.151	8.913	-	32.02	SI	
	QPR	0,695	11,21	-3.845	6.828	-	16.11	SI									
100%	RAR	1,492	14,94	-5.151	14.430	-	10.01	SI	RAR	17,841	360,00	-5.151	14.430	-	20.17	SI	
	QPR	1,173	11,21	-3.845	11.332	-	9.55	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 4-5								
Trave: Trave 4-5									FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,140	14,94	-6.504	-1.786	-	NS	SI	RAR	2,872	360,00	-6.504	-1.786	-	NS	SI	
	QPR	0,065	11,21	-3.805	-882	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,077	14,94	-6.504	-1.185	-	NS	SI	RAR	2,153	360,00	-6.504	-1.185	-	NS	SI	
	QPR	0,073	11,21	-3.805	-954	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,048	14,94	-5.157	820	-	NS	SI	RAR	1,810	360,00	-6.504	898	-	NS	SI	
	QPR	0,008	11,21	-3.805	343	-	NS	SI									
75,0%	RAR	0,425	14,94	-6.504	4.465	-	35.18	SI	RAR	6,076	360,00	-6.504	4.465	-	59.25	SI	
	QPR	0,290	11,21	-3.805	3.006	-	38.61	SI									
100%	RAR	0,961	14,94	-6.504	9.524	-	15.54	SI	RAR	12,126	360,00	-6.504	9.524	-	29.68	SI	
	QPR	0,718	11,21	-3.805	7.040	-	15.60	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 6-7-8-9								
Trave: Trave 6-7									FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,296	14,94	-6.914	-3.281	-	50.48	SI	RAR	4,706	360,00	-6.914	-3.281	-	76.49	SI	
	QPR	0,185	11,21	-4.079	-2.031	-	60.66	SI									
25,0%	RAR	0,092	14,94	-6.914	-1.358	-	NS	SI	RAR	2,406	360,00	-6.914	-1.358	-	NS	SI	
	QPR	0,053	11,21	-4.079	-792	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,240	14,94	-5.467	2.655	-	62.14	SI	RAR	3,794	360,00	-5.467	2.655	-	94.89	SI	
	QPR	0,162	11,21	-4.079	1.818	-	69.12	SI									
75,0%	RAR	0,768	14,94	-5.467	7.628	-	19.45	SI	RAR	9,742	360,00	-5.467	7.628	-	36.95	SI	
	QPR	0,584	11,21	-4.079	5.796	-	19.18	SI									
100%	RAR	1,456	14,94	-5.467	14.113	-	10.26	SI	RAR	17,498	360,00	-5.467	14.113	-	20.57	SI	
	QPR	1,151	11,21	-4.079	11.145	-	9.73	SI									
Trave: Trave 7-8									FRC=0,03 cm								
0%	RAR	1,859	14,94	-2.593	17.709	-	8.03	SI	RAR	21,474	360,00	-2.593	17.709	-	16.76	SI	
	QPR	1,462	11,21	-1.899	13.917	-	7.66	SI									
25,0%	RAR	0,752	14,94	-2.593	-7.271	-	19.87	SI	RAR	8,990	360,00	-2.593	-7.271	-	40.04	SI	
	QPR	0,577	11,21	-1.899	-5.570	-	19.43	SI									
50,0%	RAR	1,634	14,94	-2.593	-15.586	-	9.14	SI	RAR	18,934	360,00	-2.593	-15.586	-	19.01	SI	
	QPR	1,266	11,21	-1.899	-12.070	-	8.85	SI									
75,0%	RAR	0,749	14,94	-2.593	-7.246	-	19.94	SI	RAR	8,960	360,00	-2.593	-7.246	-	40.18	SI	
	QPR	0,579	11,21	-1.899	-5.593	-	19.35	SI									
100%	RAR	1,864	14,94	-2.593	17.754	-	8.01	SI	RAR	21,527	360,00	-2.593	17.754	-	16.72	SI	
	QPR	1,457	11,21	-1.899	13.868	-	7.69	SI									
Trave: Trave 8-9									FRC=0,00 cm								
0%	RAR	1,427	14,94	-6.209	13.897	-	10.46	SI	RAR	17,323	360,00	-6.209	13.897	-	20.78	SI	
	QPR	1,120	11,21	-4.657	10.894	-	10.00	SI									
25,0%	RAR	0,827	14,94	-6.209	8.236	-	18.06	SI	RAR	10,553	360,00	-6.209	8.236	-	34.11	SI	
	QPR	0,632	11,21	-4.657	6.293	-	17.71	SI									
50,0%	RAR	0,342	14,94	-6.209	3.667	-	43.66	SI	RAR	5,088	360,00	-6.209	3.667	-	70.75	SI	
	QPR	0,249	11,21	-4.657	2.680	-	44.96	SI									
75,0%	RAR	0,011	14,94	-7.854	-660	-	NS	SI	RAR	1,678	360,00	-7.854	-660	-	NS	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,268	14,94	-7.854	-3.089	-	55.65	SI	RAR	4,583	360,00	-7.854	-3.089	-	78.55	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
	QPR	0,132	11,21	-4.657	-1.578	-	84.70	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1-5-7								
Trave: Trave 1-5				FRC=0,00 cm													
0%	RAR	0,158	14,94	-2.140	-1.640	-	94.65	SI	RAR	2,203	360,00	-2.140	-1.640	-	NS	SI	
	QPR	0,058	11,21	-1.154	-628	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,102	14,94	-1.593	1.072	-	NS	SI	RAR	1,462	360,00	-1.593	1.072	-	NS	SI	
	QPR	0,081	11,21	-1.154	842	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,323	14,94	-1.593	3.162	-	46.19	SI	RAR	3,962	360,00	-1.593	3.162	-	90.86	SI	
	QPR	0,247	11,21	-1.154	2.414	-	45.29	SI									
75,1%	RAR	0,557	14,94	-1.593	5.360	-	26.84	SI	RAR	6,591	360,00	-1.593	5.360	-	54.62	SI	
	QPR	0,425	11,21	-1.154	4.085	-	26.38	SI									
100%	RAR	0,802	14,94	-1.593	7.673	-	18.63	SI	RAR	9,357	360,00	-1.593	7.673	-	38.47	SI	
	QPR	0,613	11,21	-1.154	5.858	-	18.28	SI									
Trave: Trave 5-7				FRC=0,01 cm													
0%	RAR	0,511	14,94	2.430	4.648	-	29.21	SI	RAR	5,284	360,00	2.430	4.648	-	68.12	SI	
	QPR	0,396	11,21	1.907	3.598	-	28.29	SI									
25,0%	RAR	0,512	14,94	2.511	-4.646	-	29.19	SI	RAR	5,273	360,00	2.511	-4.646	-	68.27	SI	
	QPR	0,369	11,21	1.907	-3.344	-	30.35	SI									
50,0%	RAR	0,854	14,94	2.430	-7.874	-	17.50	SI	RAR	9,143	360,00	2.430	-7.874	-	39.37	SI	
	QPR	0,667	11,21	1.907	-6.153	-	16.79	SI									
75,0%	RAR	0,676	14,94	2.430	-6.198	-	22.10	SI	RAR	7,138	360,00	2.430	-6.198	-	50.43	SI	
	QPR	0,527	11,21	1.907	-4.834	-	21.25	SI									
100,0%	RAR	0,116	14,94	2.511	911	-	NS	SI	RAR	0,806	360,00	2.511	911	-	NS	SI	
	QPR	0,080	11,21	1.907	619	-	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 2-8								
Trave: Trave 2-8				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	0,641	14,94	4.671	5.714	-	23.29	SI	RAR	6,306	360,00	4.671	5.714	-	57.09	SI	
	QPR	0,503	11,21	3.645	4.484	-	22.27	SI									
25,0%	RAR	0,914	14,94	4.671	-8.286	-	16.34	SI	RAR	9,382	360,00	4.671	-8.286	-	38.37	SI	
	QPR	0,717	11,21	3.645	-6.502	-	15.62	SI									
50,0%	RAR	1,410	14,94	4.671	-12.962	-	10.59	SI	RAR	14,975	360,00	4.671	-12.962	-	24.04	SI	
	QPR	1,106	11,21	3.645	-10.170	-	10.12	SI									
75,0%	RAR	0,917	14,94	4.671	-8.313	-	16.29	SI	RAR	9,414	360,00	4.671	-8.313	-	38.23	SI	
	QPR	0,719	11,21	3.645	-6.521	-	15.57	SI									
100%	RAR	0,636	14,94	4.671	5.664	-	23.48	SI	RAR	6,246	360,00	4.671	5.664	-	57.63	SI	
	QPR	0,500	11,21	3.645	4.450	-	22.43	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 3-9								
Trave: Trave 3-9				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	0,431	14,94	-1.369	4.160	-	34.66	SI	RAR	5,130	360,00	-1.369	4.160	-	70.17	SI	
	QPR	0,353	11,21	-887	3.389	-	31.75	SI									
25,0%	RAR	0,966	14,94	-1.369	-9.207	-	15.46	SI	RAR	11,230	360,00	-3.270	-9.080	-	32.05	SI	
	QPR	0,759	11,21	-887	-7.218	-	14.76	SI									
50,0%	RAR	1,445	14,94	-1.369	-13.718	-	10.34	SI	RAR	16,562	360,00	-1.369	-13.718	-	21.73	SI	
	QPR	1,138	11,21	-887	-10.790	-	9.84	SI									
75,0%	RAR	0,983	14,94	-1.369	-9.368	-	15.19	SI	RAR	11,562	360,00	-3.270	-9.358	-	31.13	SI	
	QPR	0,770	11,21	-887	-7.324	-	14.54	SI									
100%	RAR	0,397	14,94	-1.369	3.838	-	37.65	SI	RAR	4,745	360,00	-1.369	3.838	-	75.86	SI	
	QPR	0,330	11,21	-887	3.176	-	33.93	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 4-6								
Trave: Trave 4-6				FRC=0,01 cm													
0%	RAR	0,194	14,94	-2.849	2.034	-	76.89	SI	RAR	2,755	360,00	-2.849	2.034	-	NS	SI	
	QPR	0,155	11,21	-2.075	1.612	-	72.12	SI									
25,0%	RAR	0,610	14,94	-2.849	-5.952	-	24.49	SI	RAR	7,449	360,00	-4.462	-5.806	-	48.33	SI	
	QPR	0,479	11,21	-2.075	-4.661	-	23.40	SI									
50,0%	RAR	0,920	14,94	-2.849	-8.876	-	16.23	SI	RAR	10,938	360,00	-2.849	-8.876	-	32.91	SI	
	QPR	0,721	11,21	-2.075	-6.940	-	15.55	SI									
75,0%	RAR	0,694	14,94	-2.849	-6.748	-	21.51	SI	RAR	8,617	360,00	-4.462	-6.783	-	41.77	SI	
	QPR	0,540	11,21	-2.075	-5.236	-	20.75	SI									
100%	RAR	0,025	14,94	-2.849	438	-	NS	SI	RAR	0,887	360,00	-4.462	-320	-	NS	SI	
	QPR	0,033	11,21	-2.075	458	-	NS	SI									

LEGENDA:

%LLI Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

FRC Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.

CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc}≤σ_{cd,amm} ; σ_{at}≤σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc}>σ_{cd,amm} ; σ_{at}>σ_{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%LLI	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3				
Trave: Trave 2-1				FRC=0,04 cm					AA= PCA				

%LLI	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
0%	FRQ	671	16.815	-	1,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	15.689	-	1,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	671	3.650	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	3.466	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	671	-6.013	-	0,63	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-5.513	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	671	-12.167	-	1,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-11.244	-	1,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	671	-14.817	-	1,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-13.729	-	1,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	671	-13.967	-	1,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-12.972	-	1,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	671	-9.606	-	1,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-8.966	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-24	-1.912	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	-1.714	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	671	9.619	-	1,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	384	8.777	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 3-2		FRC=0,00 cm					AA= PCA						
0%	FRQ	-4.307	-918	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	-747	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.307	-244	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	-104	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-3.888	969	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	787	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-3.888	2.195	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	1.926	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-3.888	3.677	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	3.313	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-3.888	5.410	-	0,60	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	4.946	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-3.888	7.398	-	0,81	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	6.828	-	0,75	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-3.888	9.639	-	1,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	8.956	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-3.888	12.134	-	1,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.845	11.332	-	1,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra		FRC=0,00 cm					Travata: Trave 4-5						
Trave: Trave 4-5		FRC=0,00 cm					AA= PCA						
0%	FRQ	-4.228	-1.028	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	-882	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.228	-1.187	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	-1.090	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-4.228	-1.000	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	-954	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-4.228	-471	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	-478	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-3.889	435	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	343	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-4.228	1.621	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	1.502	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-4.228	3.184	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	3.006	-	0,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-4.228	5.092	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	4.852	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-3.889	7.376	-	0,81	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.805	7.040	-	0,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra		FRC=0,00 cm					Travata: Trave 6-7-8-9						
Trave: Trave 6-7		FRC=0,00 cm					AA= PCA						
0%	FRQ	-4.527	-2.214	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	-2.031	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.527	-1.737	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	-1.583	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-4.527	-914	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	-792	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-4.156	517	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	342	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-4.156	2.094	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	1.818	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-4.156	4.023	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	3.636	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-4.156	6.301	-	0,70	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	5.796	-	0,65	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-4.156	8.933	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	8.300	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-4.156	11.914	-	1,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.079	11.145	-	1,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 7-8		FRC=0,03 cm					AA= PCA						
0%	FRQ	-1.711	14.983	-	1,60	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	13.917	-	1,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-1.711	2.709	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	2.553	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-1.711	-6.062	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	-5.570	-	0,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-1.711	-11.325	-	1,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
50,0%	QPR	-1.899	-10.442	-	1,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	-1.711	-13.084	-	1,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	-12.070	-	1,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-1.711	-11.342	-	1,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	-10.456	-	1,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-1.711	-6.093	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	-5.593	-	0,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-1.711	2.661	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	2.515	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-1.711	14.918	-	1,60	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.899	13.868	-	1,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 8-9				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-4.739	11.678	-	1,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	10.894	-	1,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.739	9.134	-	1,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	8.469	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-4.739	6.845	-	0,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	6.293	-	0,70	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-4.739	4.807	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	4.363	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-4.739	3.024	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	2.680	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-4.739	1.495	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	1.246	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-4.739	218	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	56	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-5.163	-1.100	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	-885	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-5.163	-1.832	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-4.657	-1.578	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 1-5-7					
Trave: Trave 1-5				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-1.315	-816	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	-628	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-1.165	197	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	94	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-1.165	991	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	842	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-1.165	1.815	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	1.617	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-1.165	2.661	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	2.414	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-1.165	3.533	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	3.237	-	0,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,1%	FRQ	-1.165	4.431	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	4.085	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,6%	FRQ	-1.165	5.357	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	4.960	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-1.165	6.306	-	0,68	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.154	5.858	-	0,63	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 5-7				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	2.009	4.072	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	3.598	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	1.974	-596	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-389	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	1.974	-3.515	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-3.344	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	2.009	-5.586	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-5.264	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	2.009	-6.573	-	0,68	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-6.153	-	0,64	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	2.009	-6.447	-	0,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-6.010	-	0,62	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	2.009	-5.204	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-4.834	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.009	-2.844	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	-2.624	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	1.974	663	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.907	619	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 2-8					
Trave: Trave 2-8				FRC=0,02 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	3.897	4.865	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	4.484	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	3.897	-2.049	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-1.925	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	3.897	-6.987	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-6.502	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3.897	-9.952	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-9.250	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	3.897	-10.946	-	1,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-10.170	-	1,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	3.897	-9.968	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-9.260	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	3.897	-7.016	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.645	-6.521	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
87,5%	FRQ	3.897	-2.091	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	3.645	-1.951	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	3.897	4.809	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	3.645	4.450	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra								Travata: Trave 3-9						
Trave: Trave 3-9				FRC=0,02 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-694	3.696	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	3.389	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-1.349	-2.936	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-2.794	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-694	-7.672	-	0,82	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-7.218	-	0,77	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-694	-10.527	-	1,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-9.883	-	1,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-694	-11.497	-	1,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-10.790	-	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-694	-10.577	-	1,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-9.936	-	1,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-694	-7.772	-	0,83	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-7.324	-	0,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-1.349	-3.142	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	-2.953	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	-694	3.496	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-887	3.176	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra								Travata: Trave 4-6						
Trave: Trave 4-6				FRC=0,01 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-1.991	1.766	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	1.612	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-1.991	-2.136	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-2.023	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-1.991	-4.965	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-4.661	-	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-1.991	-6.722	-	0,73	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-6.300	-	0,68	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-1.991	-7.405	-	0,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-6.940	-	0,75	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-1.991	-7.018	-	0,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-6.586	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-1.991	-5.561	-	0,60	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-5.236	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-2.502	-3.047	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	-2.887	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	-1.991	573	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.075	458	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

LEGENDA:

Id_{Tr}

%L_{LI}

FRC

AA

Id_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}

σ_{ct,f}

σ_t

ε_{sm}

A_e

Δ_{sm}

W_d

W_{amm}

CS

Verificato

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

Deformazione media nel calcestruzzo.

Area efficace del calcestruzzo teso.

Distanza media tra le fessure.

Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

[SI] = W_d ≤ W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}

TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio																
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Piano Terra										Travata: Trave 1-2-3						
Trave 2-1	0%	3,88	54.519	54.449	27.907	28.119	27.724	14.970	1,1	58.421	-15.961	0	0	3,94	14,42	GR
	100%		53.857	54.753	27.907	28.119	-25.749	-14.971		15.727	-56.680	0	0	14,63	4,06	
Trave 3-2	0%	2,10	53.428	53.428	51.304	50.764	3.770	3.156	1,1	60.204	-52.684	0	0	3,82	4,37	GR
	100%		54.449	53.314	51.304	50.764	-3.765	-3.155		53.279	-59.605	0	0	4,32	3,86	
Piano Terra										Travata: Trave 4-5						
Trave 4-5	0%	2,47	53.619	53.619	43.444	43.100	4.413	3.711	1,1	52.202	-43.700	0	0	4,41	5,27	GR
	100%		53.849	52.998	43.444	43.100	-4.427	-3.710		44.078	-51.837	0	0	5,22	4,44	
Piano Terra										Travata: Trave 6-7-8-9						
Trave 6-7	0%	2,47	53.262	53.262	43.543	43.056	4.430	3.712	1,1	52.327	-43.650	0	0	4,40	5,27	GR
	100%		54.449	53.245	43.543	43.056	-4.430	-3.711		44.186	-51.791	0	0	5,21	4,44	
Trave 7-8	0%	3,88	53.872	54.449	27.892	27.892	25.762	14.970	1,1	56.444	-15.711	0	0	4,08	14,65	GR

pag.58

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio																
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
	100%		54.449	53.872	27.892	27.892	-27.722	-14.971		15.711	-58.403	0	0	14,65	3,94	
Trave 8-9	0%	2,10	53.085	54.449	50.538	51.186	3.763	3.154	1,1	59.354	-53.151	0	0	3,88	4,33	GR
	100%		53.182	53.182	50.538	51.186	-3.762	-3.154		52.438	-60.067	0	0	4,39	3,83	
Piano Terra										Travata: Trave 1-5-7						
Trave 5-7	0%	2,40	52.724	52.724	44.019	44.019	13.768	7.756	1,1	62.189	-40.665	0	0	3,70	5,66	GR
	100%		52.921	52.921	44.019	44.019	-13.769	-7.755		40.665	-62.189	0	0	5,66	3,70	
Piano Terra										Travata: Trave 2-8						
Trave 2-8	0%	3,36	54.956	54.956	32.676	32.676	17.406	9.997	1,1	53.349	-25.947	0	0	4,32	8,88	GR
	100%		54.956	54.956	32.676	32.676	-17.406	-9.997		25.947	-53.350	0	0	8,88	4,32	
Piano Terra										Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	3,36	54.188	54.188	32.225	32.225	16.720	9.997	1,1	52.168	-25.450	0	0	4,41	9,04	GR
	100%		54.210	54.210	32.225	32.225	-16.721	-9.997		25.451	-52.168	0	0	9,04	4,41	
Piano Terra										Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	2,40	53.704	53.704	44.863	44.863	13.296	7.758	1,1	62.646	-41.592	0	0	3,67	5,53	GR
	100%		53.968	53.968	44.863	44.863	-13.278	-7.756		41.594	-62.628	0	0	5,53	3,67	

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

%L_{Li} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.

L_{Li} Lunghezza libera d'inflessione.

M_{Rd} Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.

V_{Ed,E} Taglio di calcolo dovuto ai momenti resistenti del beam nelle due estremità, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.

V_{Ed,G+Q} Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali + l'aliquota degli accidentali.

V_{Ed,G} Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali.

γ_{Rd} Coefficiente di sovraresistenza.

V_{Ed,GR} Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.

V_{Ed,EL} Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.

CS Coefficiente di sicurezza, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma. ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100). Per ulteriori dettagli sulla verifica si rimanda alle tabelle relative alle Verifiche a Taglio.

Note GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	ϕ _{Ve}	ϕ _{Vi}	ϕ _w	Lato 1				Lato 2			
														L	n _{re} g	n _f	ϕ	L	n _{re} g	n _f	ϕ
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]				[cm]			
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	20.639	3.493	-13.909	5.50[S]	42.79 1	42.79 1	28.849	825.435	1,61	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	45.777	9.304	-12.340	4.66[S]	45.31 0	45.31 0	72.066	825.435	1,57	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	19.879	15.014	3.188	4.97[S]	42.71 7	42.71 7	29.329	825.435	1,61	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra	32.203	6.256	-56	7.02[V]	43.94 8	43.94 8	28.451	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	29.165	-8.538	-83	5.11[S]	43.64 2	43.64 2	59.831	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	23.056	91	-7.240	5.94[S]	43.02 1	43.02 1	29.424	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 7																					
Piano Terra	54.210	-60	9.547	4.83[S]	46.14 7	46.14 7	65.733	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 8																					
Piano Terra	43.892	8.005	12.529	4.99[S]	45.11 5	45.11 5	70.593	825.435	1,57	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 9																					
Piano Terra	35.589	-12.399	-80	3.57[V]	44.28 1	44.28 1	34.270	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.

N_R Sforzo Normale resistente.

α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

R_f [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

N_{Ed} Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).

M_{Ed,X}

M_{Ed,Y}

M_{Rd,X} Momento Resistente intorno ad X e Y.

M_{Rd,Y}

φ_{Ve}, φ_{Vi} Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.

φ_{St}

L, n_{reg} Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione.

n_f, φ Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
														L	n _{re} g	n _f	φ	L	n _{re} g	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]				[cm]			

ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	[mm²]	[mm²]	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra	37.985	37.985	4,39	166638	166638	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra	43.083	43.083	3,93	169253	169253	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra	38.151	38.151	4,37	166685	166685	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra	37.560	37.560	4,43	166559	166559	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra	40.599	40.599	4,13	167856	167856	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	37.703	37.703	4,42	166464	166464	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra	42.138	42.138	4,01	168803	168803	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra	42.853	42.853	3,95	169127	169127	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 9																
Piano Terra	38.420	38.420	4,34	166747	166747	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO

LEGENDA:

- Lv
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- V_{Ed,3}
- Taglio di progetto in direzione 3.
- V_{Ed,2}
- Taglio di progetto in direzione 2.
- CS
- Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}
- Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}
- Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- V_{fd}
- Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- V_j
- Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
- V_{Rd,s}
- Resistenza a taglio per scorrimento.
- A_{sw}
- Staffe (diametro in mm/passi in cm; [-] = rinforzo NON in C.A).
- S_{Asw}
- Passo massimo staffe da normativa.
- R_f
- [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD																				
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
													L	n _{re} g	n _f	φ	L	n _{re} g	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m m]	[m m]	[m m]	[cm]			[m m]	[cm]		[mm]	
Pilastrata: Pilastrata 1																				
Piano Terra	37.166	2.024	-13.907	8.50[S]	52.224	52.224	28.739	1.238.152	1,65	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																				
Piano Terra	99.076	11.683	-10.500	6.82[S]	58.548	58.548	70.244	1.238.152	1,57	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																				
Piano Terra	39.126	12.389	1.503	10.42[S]	52.422	52.422	29.002	1.238.152	1,65	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																				
Piano Terra	32.203	6.256	-56	8.26[S]	51.701	51.701	27.828	1.238.152	1,00	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																				
Piano Terra	68.530	-4.968	-4.246	27.28[S]	55.449	55.449	56.906	1.238.152	1,61	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																				
Piano Terra	29.920	-5.842	31	8.81[S]	51.471	51.471	28.527	1.238.152	1,00	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 7																				
Piano Terra	87.305	-5.411	-8.065	14.65[S]	57.357	57.357	63.887	1.238.152	1,59	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 8																				

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD																				
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ϕ _{Ve}	ϕ _{Vi}	ϕ _w	Lato 1				Lato 2			
													L	n _{re} g	n _f	ϕ	L	n _{re} g	n _f	ϕ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m m]	[m m]	[m m]	[cm]			[m m]	[cm]			[mm]
Piano Terra	96.195	9.344	10.921	7.83[S]	58.253	58.253	68.754	1.238.152	1,57	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 9																				
Piano Terra	35.589	-12.399	-80	4.19[S]	52.048	52.048	33.165	1.238.152	1,00	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N _{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N _R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
N _{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M _{Ed,X,r}	
M _{Ed,Y}	
M _{Rd,X,r}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M _{Rd,Y}	
φ _{Ve} , φ _{Vi}	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ _{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.
φ _{St}	
L, n _{reg}	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione.
n _f , φ	Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y		X	Y		
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[mm²]	[mm²]		[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra	5.399	8.378	29,83	249957	249957	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra	8.446	7.738	30,06	253880	253880	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra	9.695	4.883	25,79	250028	250028	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra	6.430	4.178	38,86	249839	249839	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra	5.306	6.089	41,35	251784	251784	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	6.700	4.616	37,27	249695	249695	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra	5.231	6.960	36,38	253205	253205	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra	7.599	7.829	32,40	253691	253691	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9
Pilastrata: Pilastrata 9																
Piano Terra	9.963	4.539	25,11	250121	250121	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755		9

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V _{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V _j	Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
V _{Rd,s}	Resistenza a taglio per scorrimento.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
S _{Asw}	Passo massimo staffe da normativa.

Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																
Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
Tp _{rnf}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra																

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
	RAR	2,419	14,94	26.380	-1.434	9.803	6.17	SI	RAR	18,03 8	360,00	26.380	-1.434	9.803	19.95	SI	
	QPR	1,870	11,21	20.770	-1.131	7.539	5.99	SI									
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra																	
	RAR	5,480	14,94	70.349	-8.230	7.444	2.72	SI	RAR	62,66 6	360,00	70.349	-8.230	7.444	5.74	SI	
	QPR	2,874	11,21	55.453	-6.308	5.836	3.89	SI									
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Piano Terra																	
	RAR	2,157	14,94	27.736	-8.766	-1.044	6.92	SI	RAR	15,06 6	360,00	27.736	-8.766	-1.044	23.89	SI	
	QPR	1,617	11,21	20.925	-6.823	-525	6.92	SI									
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Piano Terra																	
	RAR	1,105	14,94	22.949	-4.333	255	13.51	SI	RAR	5,601	360,00	22.949	-4.333	255	64.27	SI	
	QPR	0,874	11,21	18.500	-3.430	182	12.81	SI									
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Piano Terra																	
	RAR	1,707	14,94	48.545	3.434	2.997	8.75	SI	RAR	5,479	360,00	48.545	3.434	2.997	65.70	SI	
	QPR	1,247	11,21	37.729	2.298	2.285	8.98	SI									
Pilastrata: Pilastrata 6																	
Piano Terra																	
	RAR	1,256	14,94	22.519	4.779	-611	11.89	SI	RAR	7,223	360,00	22.519	4.779	-611	49.83	SI	
	QPR	0,964	11,21	17.964	3.715	-389	11.62	SI									
Pilastrata: Pilastrata 7																	
Piano Terra																	
	RAR	2,429	14,94	62.039	3.833	5.668	6.15	SI	RAR	9,497	360,00	62.039	3.833	5.668	37.90	SI	
	QPR	1,880	11,21	49.036	3.004	4.298	5.96	SI									
Pilastrata: Pilastrata 8																	
Piano Terra																	
	RAR	3,418	14,94	68.298	-6.580	-7.741	4.37	SI	RAR	17,96 6	360,00	68.298	-6.580	-7.741	20.03	SI	
	QPR	2,657	11,21	53.818	-5.029	-6.070	4.21	SI									
Pilastrata: Pilastrata 9																	
Piano Terra																	
	RAR	2,238	14,94	29.953	9.483	-634	6.67	SI	RAR	15,34 2	360,00	29.953	9.483	-634	23.46	SI	
	QPR	1,652	11,21	22.136	7.289	-180	6.78	SI									

LEGENDA:

Lv

Rinf.

Id_{Cmb}

σ_{cc}

σ_{cd,amm}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}

σ_{at}

σ_{td,amm}

CS

Verificato

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.

Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

[SI] = σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm}; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}. [NO] = σ_{cc} > σ_{cd,amm}; σ_{at} > σ_{td,amm}.

Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione													
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	22.258	-1.150	8.107	1,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	20.770	-1.131	7.539	1,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	59.494	-6.825	6.279	1,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	55.453	-6.308	5.836	1,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	21.863	-7.238	-489	1,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	20.925	-6.823	-525	1,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	19.488	-3.659	132	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	18.500	-3.430	182	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	39.894	2.444	2.418	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	37.729	2.298	2.285	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	18.723	3.927	-480	0,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione

Lv	Idcmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
-	QPR	17.964	3.715	-389	0,62	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 7													
Piano Terra				AA = PCA									
-	FRQ	52.543	3.192	4.723	1,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	49.036	3.004	4.298	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 8													
Piano Terra				AA = PCA									
-	FRQ	57.771	-5.492	-6.518	1,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	53.818	-5.029	-6.070	1,62	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 9													
Piano Terra				AA = PCA									
-	FRQ	23.081	7.721	-118	1,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	22.136	7.289	-180	1,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Idcmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
σ_t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε_{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
A_e	Deformazione media nel calcestruzzo.
Δ_{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W_d	Distanza media tra le fessure.
W_{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0). [SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio													
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS	Note	
	[%]	[m]		[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra	0%	2,60	X	45.330	-45.330	1,1	37.985	37.985	0	0	4,39	GR	
			Y	45.330	-45.330		37.985	37.985	0	0	4,39		
	100%		X	44.452	-44.452		37.985	37.985	0	0	4,39		
			Y	44.452	-44.452		37.985	37.985	0	0	4,39		
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra	0%	2,60	X	51.330	-51.330	1,1	43.083	43.083	0	0	3,93	GR	
			Y	51.330	-51.330		43.083	43.083	0	0	3,93		
	100%		X	50.503	-50.503		43.083	43.083	0	0	3,93		
			Y	50.503	-50.503		43.083	43.083	0	0	3,93		
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra	0%	2,60	X	45.524	-45.524	1,1	38.151	38.151	0	0	4,37	GR	
			Y	45.524	-45.524		38.151	38.151	0	0	4,37		
	100%		X	44.651	-44.651		38.151	38.151	0	0	4,37		
			Y	44.651	-44.651		38.151	38.151	0	0	4,37		
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra	0%	2,60	X	44.830	-44.830	1,1	37.560	37.560	0	0	4,43	GR	
			Y	44.830	-44.830		37.560	37.560	0	0	4,43		
	100%		X	43.948	-43.948		37.560	37.560	0	0	4,43		
			Y	43.948	-43.948		37.560	37.560	0	0	4,43		
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra	0%	2,60	X	48.412	-48.412	1,1	40.599	40.599	0	0	4,13	GR	
			Y	48.412	-48.412		40.599	40.599	0	0	4,13		
	100%		X	47.550	-47.550		40.599	40.599	0	0	4,13		
			Y	47.550	-47.550		40.599	40.599	0	0	4,13		
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra	0%	2,60	X	44.997	-44.997	1,1	37.703	37.703	0	0	4,42	GR	
			Y	44.997	-44.997		37.703	37.703	0	0	4,42		
	100%		X	44.120	-44.120		37.703	37.703	0	0	4,42		
			Y	44.120	-44.120		37.703	37.703	0	0	4,42		
Pilastrata: Pilastrata 7													
Piano Terra	0%	2,60	X	50.220	-50.220	1,1	42.138	42.138	0	0	4,01	GR	
			Y	50.220	-50.220		42.138	42.138	0	0	4,01		
	100%		X	49.380	-49.380		42.138	42.138	0	0	4,01		
			Y	49.380	-49.380		42.138	42.138	0	0	4,01		
Pilastrata: Pilastrata 8													
Piano Terra	0%	2,60	X	51.062	-51.062	1,1	42.853	42.853	0	0	3,95	GR	
			Y	51.062	-51.062		42.853	42.853	0	0	3,95		
	100%		X	50.228	-50.228		42.853	42.853	0	0	3,95		
			Y	50.228	-50.228		42.853	42.853	0	0	3,95		
Pilastrata: Pilastrata 9													
Piano Terra	0%	2,60	X	45.842	-45.842	1,1	38.420	38.420	0	0	4,34	GR	
			Y	45.842	-45.842		38.420	38.420	0	0	4,34		
	100%		X	44.968	-44.968		38.420	38.420	0	0	4,34		
			Y	44.968	-44.968		38.420	38.420	0	0	4,34		

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} ⁽⁺⁾	M _{Rd} ⁽⁻⁾	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁺⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁻⁾	CS	Note
	[%]	[m]		[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[N]	[N]		

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

L_{LI} Lunghezza libera d'Inflessione.

Dir Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.

γ_{Rd} Coefficiente di sovraresistenza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Note GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.

M_{Rd} Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.

V_{Ed,GR} Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze.

V_{Ed,EL} Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.

DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)

Dettagli Costruttivi per la Duttilità - Pilastri in Presenza di Sisma									
Lv	V _{sw,c}	V _{nc}	ω _{wd}	α _n	α _s	V _d	ω _{wd,min}	CS	CS _{min}
	[cm ²]	[cm ²]							
Duttilità di curvatura richiesta allo SLC nelle direzioni X e Y: [μ _{Δ,x} = 32,15; μ _{Δ,y} = 29,17]									
Pilastrata: Pilastrata 1									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,023	0,080	9,434	5,170
Pilastrata: Pilastrata 2									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,057	0,080	1,851	5,170
Pilastrata: Pilastrata 3									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,023	0,080	9,023	5,170
Pilastrata: Pilastrata 4									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,022	0,080	9,803	5,170
Pilastrata: Pilastrata 5									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,047	0,080	2,396	5,170
Pilastrata: Pilastrata 6									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,023	0,080	8,946	5,170
Pilastrata: Pilastrata 7									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,052	0,080	2,098	5,170
Pilastrata: Pilastrata 8									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,056	0,080	1,903	5,170
Pilastrata: Pilastrata 9									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,027	0,080	6,232	5,170

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V _{sw,c}	Volume delle staffe di confinamento
V _{nc}	Volume del nucleo confinato di calcestruzzo
ω _{wd}	Rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
α _n	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano della sezione
α _s	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano verticale
V _d	Forza assiale adimensionalizzata di progetto allo SLV
ω _{wd,min}	Minimo rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
CS	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico dell'armatura trasversale di confinamento
CS _{min}	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico minimo dell'armatura trasversale di confinamento

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%LLI	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{Md,x}	σ _{Md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N·m]	[N·m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Piano Copertura																	
Trave Legno 3a-6	0%	17,10	0,90	576	13.525	0,23	995	435	3.456	1.536	0,29	0,28	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	19,69	0,90	576	14.347	0,25	-979	302	3.456	1.536	0,28	0,20	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	19,56	0,90	576	16.053	0,28	-1.157	192	3.456	1.536	0,33	0,13	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	30,35	0,90	576	17.348	0,30	772	99	3.456	1.536	0,22	0,06	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	5,73	0,90	576	18.954	0,33	4.973	39	3.456	1.536	1,44	0,03	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 4-3a	0%	8,47	0,90	576	15.112	0,26	2.837	361	3.456	1.536	0,82	0,24	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	19,31	0,90	576	14.482	0,25	1.235	158	3.456	1.536	0,36	0,10	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	48,02	0,90	576	13.773	0,24	481	-67	3.456	1.536	0,14	0,04	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	27,23	0,90	576	13.429	0,23	512	-307	3.456	1.536	0,15	0,20	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0%	13,44	0,90	576	12.905	0,22	1.263	-559	3.456	1.536	0,37	0,36	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 3a-4a	0%	9,11	0,90	576	19.127	0,33	1.785	-846	3.456	1.536	0,52	0,55	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	25,43	0,90	576	19.127	0,33	630	-296	3.456	1.536	0,18	0,19	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	39,45	0,90	576	19.127	0,33	-182	255	3.456	1.536	0,05	0,17	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	12,58	0,90	576	19.127	0,33	-656	806	3.456	1.536	0,19	0,52	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	7,98	0,90	576	19.127	0,33	-792	1.356	3.456	1.536	0,23	0,88	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-4a	0%	7,37	0,90	576	15.648	0,27	-52	1.723	3.456	1.536	0,02	1,12	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	24,9%	20,70	0,90	576	15.784	0,27	-562	438	3.456	1.536	0,16	0,29	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	11,01	0,90	576	15.958	0,28	-1.000	-850	3.456	1.536	0,29	0,55	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	74,9%	5,01	0,90	576	16.145	0,28	-1.370	-2.136	3.456	1.536	0,40	1,39	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	3,26	0,90	576	16.338	0,28	-1.667	-3.422	3.456	1.536	0,48	2,23	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	0%	33,66	0,90	576	23.147	0,40	-569	-154	3.456	1.536	0,16	0,10	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{md,x}	σ _{md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Trave Legno 2a-9	25,0%	29,52	0,90	576	22.651	0,39	-634	-191	3.456	1.536	0,18	0,12	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	35,12	0,90	576	22.651	0,39	-404	-220	3.456	1.536	0,12	0,14	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	37,14	0,90	576	23.147	0,40	218	-257	3.456	1.536	0,06	0,17	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	17,70	0,90	576	23.147	0,40	1.131	-291	3.456	1.536	0,33	0,19	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	0%	26,06	1,10	576	8.780	0,15	1.066	184	3.456	1.536	0,31	0,12	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00
Trave Legno 3-2a	25,0%	13,62	0,90	576	16.397	0,28	-2.099	-4	3.456	1.536	0,61	0,00	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	10,87	0,90	576	18.570	0,32	-2.513	-80	3.456	1.536	0,73	0,05	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	30,60	0,90	576	20.338	0,35	637	-173	3.456	1.536	0,18	0,11	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	3,53	0,90	576	22.557	0,39	7.698	-305	3.456	1.536	2,23	0,20	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	0%	4,37	0,90	576	20.759	0,36	5.863	-466	3.456	1.536	1,70	0,30	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1-1a	25,0%	25,18	0,90	576	19.100	0,33	770	-221	3.456	1.536	0,22	0,14	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	19,61	0,90	576	17.931	0,31	-1.434	-10	3.456	1.536	0,41	0,01	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	19,90	0,90	576	16.741	0,29	-1.114	202	3.456	1.536	0,32	0,13	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	17,71	0,90	576	15.936	0,28	988	398	3.456	1.536	0,29	0,26	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	0%	3,18	0,90	576	9.995	0,17	7.317	-1.147	3.456	1.536	2,12	0,75	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 5-4a	25,0%	10,84	0,90	576	8.910	0,15	1.906	-486	3.456	1.536	0,55	0,32	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	23,95	0,90	576	7.750	0,13	-972	149	3.456	1.536	0,28	0,10	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	10,98	0,90	576	6.636	0,12	-1.243	786	3.456	1.536	0,36	0,51	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	8,24	0,90	576	5.775	0,10	487	1.413	3.456	1.536	0,14	0,92	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	0%	2,06	0,90	576	421	0,01	11.700	-1.505	3.456	1.536	3,39	0,98	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	4,25	0,90	576	13	0,00	5.918	-580	3.456	1.536	1,71	0,38	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	25,90	1,10	576	3.286	0,06	1.300	44	3.456	1.536	0,38	0,03	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00
	75,0%	34,55	1,10	576	2.864	0,05	-248	379	3.456	1.536	0,07	0,25	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00
	100,0 %	13,31	1,10	576	2.716	0,05	-1.526	710	3.456	1.536	0,44	0,46	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00

- LEGENDA:**
- Id_{Tr}** Identificativo della trave.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- k_{mod}** Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
- A** Area della sezione.
- N_{Ed}** Sforzo normale di progetto.
- σ_{c,0d}** Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
- M_{Ed,3}** Momento flettente di progetto intorno a 3.
- M_{Ed,2}** Momento flettente di progetto intorno a 2.
- W_x** Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
- W_y** Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
- σ_{md,x}** Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
- σ_{md,y}** Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
- f_{c,0d}** Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
- f_{m,x,d}** Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
- f_{m,y,d}** Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_{h,x}** Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
- K_{h,y}** Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{LT}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{md,X}	σ _{md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N·m]	[N·m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			
Piano Copertura										Piano Copertura								
Trave Legno 3a-6	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4-3a	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 3a-4a	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-4a	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	24,9%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	74,9%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{td}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{md,X}	σ _{md,Y}	f _{td}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Trave Legno 1a-2a	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 2a-9	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 3-2a	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1-1a	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 5-4a	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	5,28	0,80	576	-15	0,00	3.984	-570	3.456	1.536	-1,15	-0,37	4,27	7,47	7,47	1,00	1,00
	25,0%	3,63	0,90	576	-22	0,00	6.926	-685	3.456	1.536	-2,00	-0,45	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	9,33	0,90	576	-564	-0,01	2.887	104	3.456	1.536	-0,84	-0,07	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	11,68	0,90	576	-1.222	-0,02	-413	919	3.456	1.536	-0,12	-0,60	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	4,74	0,90	576	-1.606	-0,03	-2.956	1.729	3.456	1.536	-0,86	-1,13	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00

LEGENDA:

- Id_{Tr} Identificativo della trave.
- %L_{Li} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- k_{mod} Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
- A Area della sezione.
- N_{Ed} Sforzo normale di progetto.
- σ_{td} Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- M_{Ed,3} Momento flettente di progetto intorno a 3.
- M_{Ed,2} Momento flettente di progetto intorno a 2.
- W_X Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
- W_Y Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
- σ_{md,X} Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
- σ_{md,Y} Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
- f_{td} Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- f_{m,X,d} Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
- f_{m,Y,d} Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_{h,X} Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
- K_{h,Y} Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_h Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione													
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{v,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}	
	[%]					[cm²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
Piano Copertura													
Piano Copertura													
Trave Legno 3a-6	0%	11,06	8,32	13,17	0,90	576	-286	5.529	149	0,14	0,06	1,20	
	25,0%	12,74	19,75	13,17	0,90	576	-248	2.320	283	0,06	0,12	1,20	
	50,0%	12,95	26,73	13,17	0,90	576	-195	-1.646	283	0,04	0,12	1,20	
	75,0%	10,64	7,37	13,17	0,90	576	-159	-6.254	107	0,16	0,05	1,20	
	100%	7,68	4,26	13,17	0,90	576	-97	-10.805	107	0,28	0,05	1,20	
Trave Legno 4-3a	0%	13,90	10,72	15,72	0,90	576	-453	4.274	127	0,11	0,05	1,20	
	25,0%	14,98	17,29	15,72	0,90	576	-498	2.530	237	0,07	0,10	1,20	
	50,0%	15,63	49,62	15,72	0,90	576	-529	687	237	0,02	0,10	1,20	
	75,0%	15,58	42,02	15,72	0,90	576	-551	-948	237	0,03	0,10	1,20	
	100,0%	15,09	19,45	15,72	0,90	576	-574	-2.298	237	0,06	0,10	1,20	
Trave Legno 3a-4a	0%	6,29	24,09	6,36	0,90	576	740	1.764	586	0,05	0,25	1,20	
	25,0%	6,31	30,40	6,36	0,90	576	740	1.323	586	0,04	0,25	1,20	
	50,0%	6,33	40,51	6,36	0,90	576	740	864	586	0,03	0,25	1,20	
	75,0%	6,34	54,53	6,36	0,90	576	740	408	586	0,02	0,25	1,20	
	100%	6,35	62,26	6,36	0,90	576	740	-16	586	0,02	0,25	1,20	
Trave Legno 1a-4a	0%	2,15	4,85	2,36	0,90	576	-8.787	3.607	1.578	0,25	0,68	1,20	
	24,9%	2,15	4,92	2,36	0,90	576	-8.787	3.243	1.578	0,24	0,68	1,20	
	50,0%	2,16	5,00	2,36	0,90	576	-8.787	2.769	1.578	0,24	0,68	1,20	
	74,9%	2,16	5,08	2,36	0,90	576	-8.787	2.261	1.578	0,24	0,68	1,20	
	100%	2,17	5,14	2,36	0,90	576	-8.787	1.746	1.578	0,23	0,68	1,20	
Trave Legno 1a-2a	0%	9,93	NS	9,94	0,90	576	-47	307	375	0,01	0,16	1,20	

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{v,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Trave Legno 2a-9	25,0%	9,93	NS	9,94	0,90	576	-47	-133	375	0,00	0,16	1,20
	50,0%	9,92	79,05	9,94	0,90	576	-47	-581	375	0,02	0,16	1,20
	75,0%	9,89	44,56	9,94	0,90	576	-47	-1.033	375	0,03	0,16	1,20
	100,0%	9,84	31,33	9,94	0,90	576	-47	-1.470	375	0,04	0,16	1,20
	0%	14,11	8,39	17,66	0,90	576	-80	5.494	85	0,14	0,04	1,20
	25,0%	16,36	14,94	17,66	0,90	576	-102	3.082	115	0,08	0,05	1,20
Trave Legno 3-2a	50,0%	17,13	22,62	17,66	0,90	576	-148	-1.928	211	0,05	0,09	1,20
	75,0%	11,64	5,77	17,66	0,90	576	-187	-7.987	85	0,21	0,04	1,20
	100%	6,68	3,25	17,66	0,90	576	-245	-14.156	51	0,37	0,02	1,20
	0%	11,07	4,48	23,32	0,90	576	412	10.267	45	0,27	0,02	1,20
	25,0%	17,85	8,18	23,32	0,90	576	370	5.620	69	0,15	0,03	1,20
	50,0%	23,04	33,42	23,32	0,80	576	301	897	142	0,02	0,06	1,07
Trave Legno 1-1a	75,0%	22,34	21,84	23,32	0,90	576	323	-2.085	142	0,05	0,06	1,20
	100,0%	19,78	10,57	23,32	0,90	576	299	-4.350	69	0,11	0,03	1,20
	0%	5,21	4,89	6,63	0,90	576	1.002	9.379	294	0,25	0,13	1,20
	25,0%	5,94	7,41	6,63	0,90	576	1.009	6.029	562	0,16	0,24	1,20
	50,0%	6,52	19,09	6,63	0,90	576	975	2.113	562	0,06	0,24	1,20
	75,0%	6,58	30,11	6,63	0,90	576	950	-1.200	562	0,04	0,24	1,20
Trave Legno 5-4a	100,0%	6,33	11,86	6,63	0,90	576	927	-3.772	562	0,10	0,24	1,20
	0%	4,12	4,20	5,37	0,90	576	1.672	10.821	694	0,29	0,30	1,20
	25,0%	4,39	4,92	5,37	0,90	576	1.675	9.212	694	0,24	0,30	1,20
	50,0%	4,65	5,90	5,37	0,90	576	1.687	7.612	694	0,20	0,30	1,20
	75,0%	4,89	7,39	5,37	0,90	576	1.691	6.000	694	0,16	0,30	1,20
	100,0%	5,03	8,93	5,37	0,90	576	1.693	4.874	694	0,13	0,30	1,20

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS _{v,T}	Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS _v	Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS _T	Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
k _{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
V _{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
τ _{v,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per taglio.
τ _{T,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
f _{vd}	Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{LT}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{c,0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Piano Copertura																	
Trave Legno 3a-6	0%	44,86	1,10	576	7.130	0,12	682	314	3.456	1.536	0,20	0,20	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	71,41	1,10	576	7.538	0,13	-408	203	3.456	1.536	0,12	0,13	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	77,82	1,10	576	8.041	0,14	-512	107	3.456	1.536	0,15	0,07	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	80,50	1,10	576	8.360	0,15	489	107	3.456	1.536	0,14	0,07	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	22,36	1,10	576	8.936	0,16	2.127	158	3.456	1.536	0,62	0,10	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 4-3a	0%	29,18	1,10	576	8.338	0,14	1.455	232	3.456	1.536	0,42	0,15	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	63,43	1,10	576	8.116	0,14	653	116	3.456	1.536	0,19	0,08	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	NS	1,10	576	7.251	0,13	228	-71	3.456	1.536	0,07	0,05	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	73,68	1,10	576	7.021	0,12	350	-211	3.456	1.536	0,10	0,14	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	35,40	1,10	576	6.824	0,12	923	-367	3.456	1.536	0,27	0,24	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 3a-4a	0%	34,10	1,10	576	8.052	0,14	846	-429	3.456	1.536	0,24	0,28	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	88,84	1,10	576	8.052	0,14	295	-173	3.456	1.536	0,09	0,11	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	NS	1,10	576	8.052	0,14	-133	121	3.456	1.536	0,04	0,08	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	53,76	1,10	576	7.990	0,14	-307	343	3.456	1.536	0,09	0,22	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	33,17	1,10	576	7.990	0,14	-362	599	3.456	1.536	0,10	0,39	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-4a	0%	24,21	1,10	576	6.925	0,12	-125	937	3.456	1.536	0,04	0,61	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	24,9%	57,14	1,10	576	6.315	0,11	-251	335	3.456	1.536	0,07	0,22	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	43,67	1,10	576	6.397	0,11	-401	-416	3.456	1.536	0,12	0,27	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	74,9%	21,18	1,10	576	7.573	0,13	-593	-931	3.456	1.536	0,17	0,61	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	13,43	1,10	576	6.839	0,12	-779	-1.518	3.456	1.536	0,23	0,99	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{md,x}	σ _{md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Trave Legno 1a-2a	0%	81,89	1,10	576	9.937	0,17	-378	-169	3.456	1.536	0,11	0,11	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	97,59	1,10	576	9.937	0,17	-356	-117	3.456	1.536	0,10	0,08	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	NS	1,10	576	9.561	0,17	-191	-116	3.456	1.536	0,06	0,08	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	94,82	1,10	576	9.903	0,17	171	-194	3.456	1.536	0,05	0,13	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	47,62	1,10	576	9.903	0,17	670	-281	3.456	1.536	0,19	0,18	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 2a-9	0%	43,80	1,10	576	8.369	0,15	947	168	3.456	1.536	0,27	0,11	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	46,75	1,10	576	8.691	0,15	-999	86	3.456	1.536	0,29	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	46,17	1,10	576	9.309	0,16	-1.038	-70	3.456	1.536	0,30	0,05	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	79,83	1,10	576	10.027	0,17	493	-107	3.456	1.536	0,14	0,07	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	14,69	1,10	576	10.820	0,19	3.274	-218	3.456	1.536	0,95	0,14	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 3-2a	0%	17,35	1,10	576	10.081	0,18	2.606	-290	3.456	1.536	0,75	0,19	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	72,78	1,10	576	9.482	0,16	525	-128	3.456	1.536	0,15	0,08	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	75,33	1,10	576	8.874	0,15	-641	-39	3.456	1.536	0,19	0,03	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	59,26	1,10	576	8.411	0,15	-644	159	3.456	1.536	0,19	0,10	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	34,51	1,10	576	8.112	0,14	1.071	297	3.456	1.536	0,31	0,19	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1-1a	0%	14,18	1,10	576	5.641	0,10	2.882	-552	3.456	1.536	0,83	0,36	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	45,91	1,10	576	5.243	0,09	772	-245	3.456	1.536	0,22	0,16	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	90,93	1,10	576	4.691	0,08	-496	56	3.456	1.536	0,14	0,04	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	42,87	1,10	576	3.071	0,05	-648	350	3.456	1.536	0,19	0,23	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	29,42	1,10	576	3.780	0,07	568	627	3.456	1.536	0,16	0,41	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 5-4a	0%	8,77	1,10	576	2.949	0,05	5.109	-611	3.456	1.536	1,48	0,40	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	15,27	1,10	576	2.745	0,05	3.040	-282	3.456	1.536	0,88	0,18	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	40,08	1,10	576	2.543	0,04	1.260	43	3.456	1.536	0,36	0,03	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	52,73	1,10	576	2.121	0,04	-233	376	3.456	1.536	0,07	0,24	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	20,43	1,10	576	1.973	0,03	-1.456	705	3.456	1.536	0,42	0,46	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k _{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ _{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
M _{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M _{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W _x	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W _y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ _{md,x}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ _{md,y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f _{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
f _{m,x,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f _{m,y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K _{h,x}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K _{h,y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{LT}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N·m]	[N·m]	[cm ³]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			
Piano Copertura										Piano Copertura								
Trave Legno 3a-6	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4-3a	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]			
Trave Legno 3a-4a	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-4a	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	24,9%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	74,9%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 2a-9	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 3-2a	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1-1a	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 5-4a	25,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	576	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 5-4a	0%	8,37	1,10	576	-2.715	-0,05	5.109	-611	3.456	1.536	-1,48	-0,40	8,80	15,40	15,40	1,00	1,00	1,00
	25,0%	14,0 4	1,10	576	-2.919	-0,05	3.040	-282	3.456	1.536	-0,88	-0,18	8,80	15,40	15,40	1,00	1,00	1,00
	50,0%	32,1 5	1,10	576	-3.121	-0,05	1.260	43	3.456	1.536	-0,36	-0,03	8,80	15,40	15,40	1,00	1,00	1,00
	75,0%	39,5 9	1,10	576	-3.214	-0,06	-230	376	3.456	1.536	-0,07	-0,24	8,80	15,40	15,40	1,00	1,00	1,00
	100,0 %	18,0 5	1,10	576	-3.362	-0,06	-1.445	704	3.456	1.536	-0,42	-0,46	8,80	15,40	15,40	1,00	1,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ_{Ed}	Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_X	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_Y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ_{Md,X}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ_{Md,Y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{t0d}	Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,X,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,Y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,X}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,Y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_h	Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione													
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}	
	[%]					[cm²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
Piano Copertura													
Trave Legno 3a-6	0%	40,73	34,62	42,17	1,10	576	-232	2.429	162	0,06	0,07	2,20	
	25,0%	41,76	65,56	42,17	1,10	576	-218	1.270	162	0,03	0,07	2,20	
	50,0%	41,96	92,46	42,17	1,10	576	-198	-892	162	0,02	0,07	2,20	

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	σ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Trave Legno 4-3a	75,0%	40,64	33,49	42,17	1,10	576	-179	-2.516	162	0,07	0,07	2,20
	100%	38,27	20,37	42,17	1,10	576	-155	-4.145	162	0,11	0,07	2,20
	0%	48,30	42,40	49,50	1,10	576	-316	1.967	129	0,05	0,06	2,20
	25,0%	48,93	60,73	49,50	1,10	576	-319	1.251	138	0,03	0,06	2,20
	50,0%	49,35	NS	49,50	1,10	576	-331	573	138	0,02	0,06	2,20
Trave Legno 3a-4a	75,0%	49,18	79,34	49,50	1,10	576	-339	-906	138	0,03	0,06	2,20
	100,0%	48,78	54,26	49,50	1,10	576	-347	-1.415	138	0,04	0,06	2,20
	0%	27,79	92,33	27,88	1,10	576	323	849	245	0,02	0,11	2,20
	25,0%	27,83	NS	27,88	1,10	576	323	631	245	0,02	0,11	2,20
	50,0%	27,85	NS	27,88	1,10	576	323	408	245	0,01	0,11	2,20
Trave Legno 1a-4a	75,0%	27,87	NS	27,88	1,10	576	323	187	245	0,01	0,11	2,20
	100%	27,87	NS	27,88	1,10	576	323	-103	245	0,01	0,11	2,20
	0%	9,22	18,61	9,45	1,10	576	-4.190	1.749	721	0,12	0,31	2,20
	24,9%	9,23	18,82	9,45	1,10	576	-4.190	1.609	721	0,12	0,31	2,20
	50,0%	9,23	19,08	9,45	1,10	576	-4.190	1.433	721	0,12	0,31	2,20
Trave Legno 1a-2a	74,9%	9,24	19,33	9,45	1,10	576	-4.190	1.243	721	0,11	0,31	2,20
	100%	9,24	19,56	9,45	1,10	576	-4.190	1.051	721	0,11	0,31	2,20
	0%	42,41	NS	42,43	1,10	576	-117	242	161	0,01	0,07	2,20
	25,0%	42,42	NS	42,43	1,10	576	-117	-141	161	0,00	0,07	2,20
	50,0%	42,39	NS	42,43	1,10	576	-117	-360	161	0,01	0,07	2,20
Trave Legno 2a-9	75,0%	42,34	NS	42,43	1,10	576	-117	-578	161	0,02	0,07	2,20
	100,0%	42,27	NS	42,43	1,10	576	-117	-793	161	0,02	0,07	2,20
	0%	56,05	31,54	59,40	1,10	576	-124	2.676	113	0,07	0,05	2,20
	25,0%	57,86	47,28	59,40	1,10	576	-132	1.782	113	0,05	0,05	2,20
	50,0%	58,75	73,42	59,40	1,10	576	-149	-1.141	115	0,03	0,05	2,20
Trave Legno 3-2a	75,0%	54,53	25,81	59,40	1,10	576	-169	-3.269	113	0,09	0,05	2,20
	100%	47,53	15,43	59,40	1,10	576	-189	-5.473	113	0,14	0,05	2,20
	0%	60,94	20,60	71,15	1,10	576	255	4.093	95	0,11	0,04	2,20
	25,0%	67,19	34,74	71,15	1,10	576	240	2.420	95	0,06	0,04	2,20
	50,0%	70,58	93,43	71,15	1,10	576	224	876	96	0,02	0,04	2,20
Trave Legno 1-1a	75,0%	69,70	58,39	71,15	1,10	576	214	-1.431	95	0,04	0,04	2,20
	100,0%	67,64	37,03	71,15	1,10	576	206	-2.272	95	0,06	0,04	2,20
	0%	24,24	23,06	25,39	1,10	576	462	3.634	269	0,10	0,12	2,20
	25,0%	24,85	33,95	25,39	1,10	576	452	2.447	269	0,06	0,12	2,20
	50,0%	25,28	75,58	25,39	1,10	576	439	1.028	269	0,03	0,12	2,20
Trave Legno 5-4a	75,0%	25,31	90,51	25,39	1,10	576	429	-829	269	0,02	0,12	2,20
	100,0%	25,09	46,17	25,39	1,10	576	420	-1.781	269	0,05	0,12	2,20
	0%	21,29	18,13	22,69	1,10	576	672	4.610	299	0,12	0,13	2,20
	25,0%	21,61	20,78	22,69	1,10	576	673	4.010	299	0,11	0,13	2,20
	50,0%	21,90	24,27	22,69	1,10	576	677	3.309	301	0,09	0,13	2,20
	75,0%	22,14	29,20	22,69	1,10	576	678	2.708	301	0,07	0,13	2,20
	100,0%	22,29	34,14	22,69	1,10	576	680	2.274	301	0,06	0,13	2,20

LEGENDA:

Id_{Tr}

%L_{LI}

CS_{v,T}

CS_v

CS_T

k_{mod}

A

V_{Ed,3}

V_{Ed,2}

T_{Ed}

σ_{V,Ed}

τ_{T,Ed}

f_{vd}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.

Area della sezione.

Taglio di progetto in direzione 3.

Taglio di progetto in direzione 2.

Momento torcente di progetto.

Tensione tangenziale di calcolo per taglio.

Tensione tangenziale di calcolo per torsione.

Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA

(Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{C,0d}	f _{C,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _{i,r}	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N-m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Piano Copertura											Piano Copertura									
Trave Legno 3a-6	0%	11,50	0,90	576	13.525	0,23	9,600	0,70	41,93	0,78	0,837	X	995	3.456	0,29	8,40	1,00	1,94	0,349	1,000
					Y							435	1.536	0,28	8,40	1,00	1,94	0,155	1,000	
	25,0%	12,75	0,90	576	14.656	0,25	9,600	0,70	41,93	0,78	0,837	X	-970	3.456	0,28	8,40	1,00	1,94	0,349	1,000
					Y							302	1.536	0,20	8,40	1,00	1,94	0,155	1,000	
	50,0%	12,56	0,90	576	16.053	0,28	9,600	0,70	18,64	0,35	0,990	X	-1.157	3.456	0,33	8,40	1,00	1,94	0,349	1,000
					Y							192	1.536	0,13	8,40	1,00	1,94	0,155	1,000	
	75,0%	15,50	0,90	576	17.657	0,31	9,600	0,70	41,93	0,78	0,837	X	718	3.456	0,21	8,40	1,00	1,94	0,349	1,000
					Y							117	1.536	0,08	8,40	1,00	1,94	0,155	1,000	
	100%	4,81	0,90	576	18.954	0,33	9,600	0,70	18,64	0,35	0,990	X	4.973	3.456	1,44	8,40	1,00	1,94	0,349	1,000
					Y							39	1.536	0,03	8,40	1,00	1,94	0,15	1,00	

pag.70

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _i r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Trave Legno 4-3a																			5	0
	0%	6,91	0,90	576	15.11 2	0,26	9,600	0,70	17,2 5	0,32	0,995	X	2.837	3.456	0,82	8,40	1,00	1,79	0,33 6	1,00 0
												Y	361	1.536	0,24	8,40	1,00	1,79	0,14 9	1,00 0
	25,0%	12,9 2	0,90	576	14.48 2	0,25	9,600	0,70	17,2 5	0,32	0,995	X	1.235	3.456	0,36	8,40	1,00	1,79	0,33 6	1,00 0
												Y	158	1.536	0,10	8,40	1,00	1,79	0,14 9	1,00 0
	50,0%	21,9 7	0,90	576	13.77 3	0,24	9,600	0,70	38,8 0	0,72	0,867	X	481	3.456	0,14	8,40	1,00	1,79	0,33 6	1,00 0
												Y	-67	1.536	0,04	8,40	1,00	1,79	0,14 9	1,00 0
	75,0%	15,5 9	0,90	576	13.42 9	0,23	9,600	0,70	38,8 0	0,72	0,867	X	512	3.456	0,15	8,40	1,00	1,79	0,33 6	1,00 0
												Y	-307	1.536	0,20	8,40	1,00	1,79	0,14 9	1,00 0
	100,0 %	9,93	0,90	576	12.90 5	0,22	9,600	0,70	38,8 0	0,72	0,867	X	1.263	3.456	0,37	8,40	1,00	1,79	0,33 6	1,00 0
												Y	-559	1.536	0,36	8,40	1,00	1,79	0,14 9	1,00 0
Trave Legno 3a-4a	0%	5,82	0,90	576	19.12 7	0,33	9,600	0,70	64,5 0	1,20	0,546	X	1.785	3.456	0,52	8,40	1,00	2,98	0,43 3	1,00 0
												Y	-846	1.536	0,55	8,40	1,00	2,98	0,19 2	1,00 0
	25,0%	9,86	0,90	576	19.12 7	0,33	9,600	0,70	64,5 0	1,20	0,546	X	630	3.456	0,18	8,40	1,00	2,98	0,43 3	1,00 0
												Y	-296	1.536	0,19	8,40	1,00	2,98	0,19 2	1,00 0
	50,0%	11,4 3	0,90	576	19.12 7	0,33	9,600	0,70	64,5 0	1,20	0,546	X	-182	3.456	0,05	8,40	1,00	2,98	0,43 3	1,00 0
												Y	255	1.536	0,17	8,40	1,00	2,98	0,19 2	1,00 0
	75,0%	7,06	0,90	576	19.12 7	0,33	9,600	0,70	64,5 0	1,20	0,546	X	-656	3.456	0,19	8,40	1,00	2,98	0,43 3	1,00 0
												Y	806	1.536	0,52	8,40	1,00	2,98	0,19 2	1,00 0
	100%	5,33	0,90	576	19.12 7	0,33	9,600	0,70	64,5 0	1,20	0,546	X	-792	3.456	0,23	8,40	1,00	2,98	0,43 3	1,00 0
												Y	1.356	1.536	0,88	8,40	1,00	2,98	0,19 2	1,00 0
	0%	6,13	0,90	576	15.64 8	0,27	9,600	0,70	12,6 8	0,24	1,000	X	-52	3.456	0,02	8,40	1,00	0,59	0,19 2	1,00 0
												Y	1.723	1.536	1,12	8,40	1,00	0,59	0,08 5	1,00 0
Trave Legno 1a-4a	24,9%	13,1 5	0,90	576	15.78 4	0,27	9,600	0,70	12,6 8	0,24	1,000	X	-562	3.456	0,16	8,40	1,00	0,59	0,19 2	1,00 0
												Y	438	1.536	0,29	8,40	1,00	0,59	0,08 5	1,00 0
	50,0%	8,41	0,90	576	15.95 8	0,28	9,600	0,70	12,6 8	0,24	1,000	X	-1.000	3.456	0,29	8,40	1,00	0,59	0,19 2	1,00 0
												Y	-850	1.536	0,55	8,40	1,00	0,59	0,08 5	1,00 0
	74,9%	4,39	0,90	576	16.14 5	0,28	9,600	0,70	12,6 8	0,24	1,000	X	-1.370	3.456	0,40	8,40	1,00	0,59	0,19 2	1,00 0
												Y	-2.136	1.536	1,39	8,40	1,00	0,59	0,08 5	1,00 0
	100%	2,99	0,90	576	16.33 8	0,28	9,600	0,70	12,6 8	0,24	1,000	X	-1.667	3.456	0,48	8,40	1,00	0,59	0,19 2	1,00 0
												Y	-3.422	1.536	2,23	8,40	1,00	0,59	0,08 5	1,00 0
	0%	10,0 0	0,90	576	23.14 7	0,40	9,600	0,70	63,1 8	1,17	0,563	X	-569	3.456	0,16	8,40	1,00	2,92	0,42 8	1,00 0
												Y	-154	1.536	0,10	8,40	1,00	2,92	0,19 0	1,00 0
	25,0%	9,60	0,90	576	23.14 7	0,40	9,600	0,70	63,1 8	1,17	0,563	X	-635	3.456	0,18	8,40	1,00	2,92	0,42 8	1,00 0
												Y	-187	1.536	0,12	8,40	1,00	2,92	0,19 0	1,00 0
Trave Legno 1a-2a	50,0%	9,95	0,90	576	23.14 7	0,40	9,600	0,70	63,1 8	1,17	0,563	X	-370	3.456	0,11	8,40	1,00	2,92	0,42 8	1,00 0
												Y	-222	1.536	0,14	8,40	1,00	2,92	0,19 0	1,00 0
	75,0%	10,0 5	0,90	576	23.14 7	0,40	9,600	0,70	63,1 8	1,17	0,563	X	218	3.456	0,06	8,40	1,00	2,92	0,42 8	1,00 0
												Y	-257	1.536	0,17	8,40	1,00	2,92	0,19 0	1,00 0
	100,0 %	8,05	0,90	576	23.14 7	0,40	9,600	0,70	63,1 8	1,17	0,563	X	1.131	3.456	0,33	8,40	1,00	2,92	0,42 8	1,00 0
												Y	-291	1.536	0,19	8,40	1,00	2,92	0,19 0	1,00 0
Trave Legno 2a-9	0%	15,8 9	0,90	576	15.90 1	0,28	9,600	0,70	54,1 2	1,01	0,686	X	691	3.456	0,20	8,40	1,00	2,50	0,39 6	1,00 0
												Y	56	1.536	0,04	8,40	1,00	2,50	0,17	1,00

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _i r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Trave Legno 3-2a																			6	0
	25,0%	9,64	0,90	576	16.76 ₉	0,29	9,600	0,70	24,0 ₅	0,45	0,965	X	-2.099	3.456	0,61	8,40	1,00	2,50	0,39 ₆	1,00 ₀
												Y	-1	1.536	0,00	8,40	1,00	2,50	0,17 ₆	1,00 ₀
	50,0%	7,95	0,90	576	18.57 ₀	0,32	9,600	0,70	24,0 ₅	0,45	0,965	X	-2.513	3.456	0,73	8,40	1,00	2,50	0,39 ₆	1,00 ₀
												Y	-80	1.536	0,05	8,40	1,00	2,50	0,17 ₆	1,00 ₀
	75,0%	12,1 ₃	0,90	576	20.33 ₈	0,35	9,600	0,70	54,1 ₂	1,01	0,686	X	637	3.456	0,18	8,40	1,00	2,50	0,39 ₆	1,00 ₀
												Y	-173	1.536	0,11	8,40	1,00	2,50	0,17 ₆	1,00 ₀
	100%	3,09	0,90	576	22.55 ₇	0,39	9,600	0,70	24,0 ₅	0,45	0,965	X	7.698	3.456	2,23	8,40	1,00	2,50	0,39 ₆	1,00 ₀
												Y	-305	1.536	0,20	8,40	1,00	2,50	0,17 ₆	1,00 ₀
	0%	3,76	0,90	576	20.75 ₉	0,36	9,600	0,70	24,1 ₉	0,45	0,964	X	5.863	3.456	1,70	8,40	1,00	2,51	0,39 ₈	1,00 ₀
Trave Legno 1-1a												Y	-466	1.536	0,30	8,40	1,00	2,51	0,17 ₇	1,00 ₀
	25,0%	11,5 ₇	0,90	576	19.10 ₀	0,33	9,600	0,70	54,4 ₄	1,01	0,681	X	770	3.456	0,22	8,40	1,00	2,51	0,39 ₈	1,00 ₀
												Y	-221	1.536	0,14	8,40	1,00	2,51	0,17 ₇	1,00 ₀
	50,0%	11,9 ₇	0,90	576	17.93 ₁	0,31	9,600	0,70	24,1 ₉	0,45	0,964	X	-1.434	3.456	0,41	8,40	1,00	2,51	0,39 ₈	1,00 ₀
												Y	-10	1.536	0,01	8,40	1,00	2,51	0,17 ₇	1,00 ₀
	75,0%	11,5 ₀	0,90	576	16.74 ₁	0,29	9,600	0,70	54,4 ₄	1,01	0,681	X	-1.114	3.456	0,32	8,40	1,00	2,51	0,39 ₈	1,00 ₀
												Y	202	1.536	0,13	8,40	1,00	2,51	0,17 ₇	1,00 ₀
	100,0 %	10,3 ₁	0,90	576	15.93 ₆	0,28	9,600	0,70	54,4 ₄	1,01	0,681	X	988	3.456	0,29	8,40	1,00	2,51	0,39 ₈	1,00 ₀
												Y	398	1.536	0,26	8,40	1,00	2,51	0,17 ₇	1,00 ₀
	0%	3,00	0,90	576	9.995	0,17	9,600	0,70	25,6 ₃	0,48	0,957	X	7.317	3.456	2,12	8,40	1,00	2,66	0,40 ₉	1,00 ₀
Trave Legno 5-4a												Y	-1.147	1.536	0,75	8,40	1,00	2,66	0,18 ₂	1,00 ₀
	25,0%	9,18	0,90	576	8.910	0,15	9,600	0,70	57,6 ₆	1,07	0,637	X	1.906	3.456	0,55	8,40	1,00	2,66	0,40 ₉	1,00 ₀
												Y	-486	1.536	0,32	8,40	1,00	2,66	0,18 ₂	1,00 ₀
	50,0%	17,5 ₄	0,90	576	7.750	0,13	9,600	0,70	57,6 ₆	1,07	0,637	X	-972	3.456	0,28	8,40	1,00	2,66	0,40 ₉	1,00 ₀
												Y	149	1.536	0,10	8,40	1,00	2,66	0,18 ₂	1,00 ₀
	75,0%	9,11	0,90	576	6.636	0,12	9,600	0,70	57,6 ₆	1,07	0,637	X	-1.243	3.456	0,36	8,40	1,00	2,66	0,40 ₉	1,00 ₀
												Y	786	1.536	0,51	8,40	1,00	2,66	0,18 ₂	1,00 ₀
	100,0 %	7,26	0,90	576	5.775	0,10	9,600	0,70	57,6 ₆	1,07	0,637	X	487	3.456	0,14	8,40	1,00	2,66	0,40 ₉	1,00 ₀
												Y	1.413	1.536	0,92	8,40	1,00	2,66	0,18 ₂	1,00 ₀
	0%	2,06	0,90	576	421	0,01	9,600	0,70	18,4 ₈	0,34	0,990	X	11.70 ₀	3.456	3,39	8,40	1,00	1,92	0,34 ₇	1,00 ₀
Trave Legno 3-2a												Y	-1.505	1.536	0,98	8,40	1,00	1,92	0,15 ₄	1,00 ₀
	25,0%	3,63	0,90	576	0	0,00	9,600	0,70	18,4 ₈	0,34	0,990	X	6.926	3.456	2,00	8,40	1,00	1,92	0,34 ₇	1,00 ₀
												Y	-685	1.536	0,45	8,40	1,00	1,92	0,15 ₄	1,00 ₀
	50,0%	9,52	0,90	576	0	0,00	9,600	0,70	18,4 ₈	0,34	0,990	X	2.887	3.456	0,84	8,40	1,00	1,92	0,34 ₇	1,00 ₀
												Y	104	1.536	0,07	8,40	1,00	1,92	0,15 ₄	1,00 ₀
	75,0%	12,3 ₂	0,90	576	0	0,00	9,600	0,70	41,5 ₇	0,77	0,841	X	-413	3.456	0,12	8,40	1,00	1,92	0,34 ₇	1,00 ₀
Trave Legno 3-2a												Y	919	1.536	0,60	8,40	1,00	1,92	0,15 ₄	1,00 ₀
	100,0 %	4,87	0,90	576	0	0,00	9,600	0,70	41,5 ₇	0,77	0,841	X	-2.956	3.456	0,86	8,40	1,00	1,92	0,34 ₇	1,00 ₀
Trave Legno 3-2a												Y	1.729	1.536	1,13	8,40	1,00	1,92	0,15 ₄	1,00 ₀

LEGENDA:
Id_{Tr} Identificativo della trave.
%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod} Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel, N}	K _{crit,c}	D _i r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit, m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
A	Area della sezione.																			
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.																			
σ _{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.																			
f _{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.																			
K _m	Coefficiente di redistribuzione delle tensioni.																			
λ _N	Snellezza nel piano di minima resistenza per Sforzo Normale.																			
λ _{rel, N}	Snellezza relativa per Sforzo Normale.																			
K _{crit,c}	Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità da sforzo normale.																			
D _i	Direzione lungo la quale è stata effettuata la verifica.																			
M _{Ed}	Momento di progetto.																			
W	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale.																			
σ _{md}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale.																			
f _{md}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale.																			
K _h	Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.																			
L _{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.																			
λ _{rel}	Snellezza relativa.																			
K _{crit,m}	Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità laterale.																			

TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche di deformabilità allo SLE													
Id _{Tr}	CS	K _{def}	Comb. U _{ist}			Comb. U _{diff}			Comb. U _{tot}			U _{ist,amm}	U _{tot,amm}
			Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.		
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Copertura													
Trave Legno 3a-6	NS	0,60	0,0037	0,0022	0,0020	0,0012	0,0012	0,0012	0,0049	0,0034	0,0031	0,6456	0,9684
Trave Legno 4-3a	NS	0,60	-0,0043	-0,0024	-0,0020	-0,0012	-0,0012	-0,0012	-0,0055	-0,0037	-0,0033	0,5974	0,8961
Trave Legno 3a-4a	NS	0,60	0,0035	0,0027	0,0026	0,0015	0,0015	0,0015	0,0050	0,0042	0,0041	0,9930	1,4895
Trave Legno 1a-4a	NS	0,60	0,0006	0,0004	0,0004	0,0002	0,0002	0,0002	0,0009	0,0006	0,0006	0,1953	0,2929
Trave Legno 1a-2a	NS	0,60	0,0053	0,0035	0,0031	0,0019	0,0019	0,0019	0,0072	0,0054	0,0050	0,9728	1,4592
Trave Legno 2a-9	49,28	0,60	0,0169	0,0108	0,0097	0,0057	0,0057	0,0057	0,0226	0,0165	0,0154	0,8332	1,2499
Trave Legno 3-2a	NS	0,60	0,0083	0,0056	0,0051	0,0030	0,0030	0,0030	0,0113	0,0086	0,0081	0,8381	1,2571
Trave Legno 1-1a	NS	0,60	-0,0062	0,0042	0,0038	-0,0015	0,0021	0,0021	-0,0078	0,0064	0,0059	0,8877	1,3316
Trave Legno 5-4a	26,35	0,60	-0,0243	-0,0154	-0,0136	-0,0082	-0,0082	-0,0082	-0,0325	-0,0236	-0,0218	0,6401	0,9601

LEGENDA:	
Id _{Tr}	Identificativo della trave.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
K _{def}	Coefficiente di calcolo dello spostamento differito (Viscosità).
U _{ist,amm}	Spostamento istantaneo ammissibile allo SLE
U _{tot,amm}	Spostamento totale ammissibile allo SLE
U _{ist}	Spostamento massimo istantaneo per la Combinazione.
U _{diff}	Spostamento massimo differito per la Combinazione.
U _{tot}	Spostamento massimo totale per la Combinazione.

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTEA		
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidzze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidezza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;	SI
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidezza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidezza degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		
d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;	SI
e)	massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25%, la rigidezza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o di pareti e nuclei in muratura di sezione costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base;	NO
f)	nelle strutture intelaiate, il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti diversi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti;	NO
g)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento;	SI
La struttura non è regolare in altezza.		

Piani - Verifiche Regolarità											
Id _{piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	R _d T _{mp}	I _r T _{mp}	M _{SLU}	K _{SLU}		R _{eff}		R _{ric}	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura	3,00	0,90	NO	NO	1.559	2.147.483.647	2.147.483.647	0	0	0	0
Piano Terra	0,00	3,00	NO		31.690	54.724	42.112	328.882	328.882	65.176	73.855

LEGENDA:	
Id _{piano}	Identificativo del livello o piano.

Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
Rd_{Tmp}	Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
Ir_{Tmp}	Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
M_{SLU}	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
K_{SLU}	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
R_{eff}	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
R_{ric}	Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
(*)	Vedi tabelle "Livelli o Piani" o "Solai e Balconi".

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
Id_{Piano}	Q_{Lv}	H_{Lv}	δ_{d,X}	δ_{d,Y}	P_{θ,X}	P_{θ,Y}	T_{θ,X}	T_{θ,Y}	Θ_X	Θ_Y
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]	[rad]	[rad]
Piano Copertura	3,00	0,90	0,0000	0,0000	15.295	15.295	2.802	2.770	0 E+00	0 E+00
Piano Terra	0,00	3,00	0,8518	1,0940	326.163	326.163	46.614	46.072	1,9867 E-02	2,5817 E-02

LEGENDA:										
Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.									
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.									
δ_{d,X}, δ_{d,Y}	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.									
P_{θ,X}, P_{θ,Z}	Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".									
T_{θ,X}, T_{θ,Y}	Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".									
θ_X, θ_Y	Coefficienti "θ" del piano.									
Nota	Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.									

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLO									
Id_{Piano}	Q_{Lv}	H_{Lv}	δ_{amm,SLO}	δ_{d,SLO}		Δδ_{SLO}		C_{Ig} T_{mp}	Note
	[m]	[m]	[cm]	X	Y	X	Y		
				[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Copertura	3,00	0,90	0,3000	0,0000	0,0000	0,3000	0,3000	RF	Verificato
Piano Terra	0,00	3,00	1,0000	0,0977	0,1555	0,9023	0,8445	RF	Verificato

LEGENDA:										
Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.									
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.									
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.									
δ_{amm,SLO}	Spostamento Differenziale ammissibile per SLO.									
δ_{d,SLO}	Spostamento Differenziale di progetto allo SLO.									
Δδ_{SLO}	Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.									
C_{Ig} T_{mp}	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.									

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU								
Id_{cmp}	%L_{LI}	M_{Ed,X,s}	M_{Ed,X,i}	A_{s,s}	A_{s,i}	CS_s	CS_i	
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm²]	[cm²]			
Piano Terra								
					Sezione: Solai 1.1			
Travetto 1-2	0%	2.875	1.332	0,79	0,00	1.84	-	
	12,5%	-	3.223	0,79	0,00	-	-	
	25,0%	-	4.555	0,00	0,00	-	-	
	37,5%	-	5.329	0,00	0,00	-	-	
	50,0%	-	5.548	0,00	0,00	-	-	
	62,5%	-	5.328	0,00	0,00	-	-	
	75,0%	-	4.553	0,00	0,00	-	-	
	87,5%	-	3.221	0,79	0,00	-	-	
	100,0%	2.875	1.330	0,79	0,00	1.84	-	
Piano Terra								
					Sezione: Solai 1.2			
Travetto 1-2	0%	5.016	1.814	1,13	0,00	1.51	-	
	12,5%	-	5.338	1,13	0,00	-	-	
	25,0%	-	7.832	0,00	0,00	-	-	
	37,5%	-	9.297	0,00	0,00	-	-	
	50,0%	-	9.730	0,00	0,00	-	-	
	62,5%	-	9.295	0,00	0,00	-	-	
	75,0%	-	7.833	0,00	0,00	-	-	
	87,5%	-	5.336	1,13	0,00	-	-	
	100,0%	5.016	1.809	1,13	0,00	1.51	-	
Piano Terra								
					Sezione: Solai 1.3			
Travetto 1-2	0%	2.157	1.132	0,79	0,00	2.46	-	
	12,5%	-	2.488	0,79	0,00	-	-	
	25,0%	-	3.446	0,00	0,00	-	-	
	37,5%	-	3.995	0,00	0,00	-	-	
	50,0%	-	4.149	0,00	0,00	-	-	
	62,5%	-	3.997	0,00	0,00	-	-	
	75,0%	-	3.446	0,00	0,00	-	-	
	87,5%	-	2.491	0,79	0,00	-	-	
	100,0%	2.157	1.134	0,79	0,00	2.46	-	

LEGENDA:										
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.									
M_{Ed,X,s}	Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre superiori.									

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
IdCmp	%L _{L1}	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]		
M _{Ed,X,i}	Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre inferiori.						
CS _s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).						
CS _i	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).						
A _{s,s} , A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.						

SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
IdCmp	%L _I	V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾	V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	V _{Rd} ⁽⁺⁾	V _{Rd} ⁽⁻⁾	V _{Rsd,s} ⁽⁺⁾	V _{Rsd,s} ⁽⁻⁾	N _{Ed} ⁽⁺⁾	N _{Ed} ⁽⁻⁾	V _{Rsd,p} ⁽⁺⁾	V _{Rsd,p} ⁽⁻⁾	A _s ⁽⁺⁾	A _s ⁽⁻⁾	A _{sw,p} ⁽⁺⁾	A _{sw,p} ⁽⁻⁾
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]
Piano Terra										Sezione: Solai 1.1							
Travetto 1-2	0%	7.220	-	10,13	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	5.414	-	2,70	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	3.611	-	4,05	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	1.807	-	8,09	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-1.807	-	8,09	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0%	-	-3.611	-	4,05	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-5.417	-	2,70	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0%	-	-7.222	-	10,12	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.2							
Travetto 1-2	0%	9.819	-	7,45	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	7.363	-	1,99	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	4.910	-	2,98	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	2.453	-	5,96	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-2.456	-	5,95	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0%	-	-4.911	-	2,98	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-7.366	-	1,99	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0%	-	-9.822	-	7,44	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.3							
Travetto 1-2	0%	6.140	-	11,91	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	4.604	-	3,18	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	3.071	-	4,76	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	1.534	-	9,53	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-1.534	-	9,53	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0%	-	-3.070	-	4,76	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-4.603	-	3,18	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0%	-	-6.138	-	11,91	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

LEGENDA:

IdCmp	Identificativo della campata.
%L _{L1}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{L1}), a partire dall'estremo iniziale.
V _{Ed,Y(+/-)}	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
CS _s (+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y(+)} " e "V _{Ed,Y(-)} " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
V _{Rd} (+), V _{Rd} (-)	Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.
V _{Rsd,s} (+), V _{Rsd,s} (-)	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y(+)} " e "V _{Ed,Y(-)} ".
N _{Ed} (+/-)	Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.
V _{Rsd,p} (+), V _{Rsd,p} (-)	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y(+)} " e "V _{Ed,Y(-)} ".
A _s (+), A _s (-)	Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y(+)} " e "V _{Ed,Y(-)} ".
A _{sw,p} (+), A _{sw,p} (-)	Aree dei ferri piegati.

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
IdCmp	%L _I	V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾	V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	V _{Rd} ⁽⁺⁾	V _{Rd} ⁽⁻⁾	V _{Rsd,s} ⁽⁺⁾	V _{Rsd,s} ⁽⁻⁾	N _{Ed} ⁽⁺⁾	N _{Ed} ⁽⁻⁾	V _{Rsd,p} ⁽⁺⁾	V _{Rsd,p} ⁽⁻⁾	A _s ⁽⁺⁾	A _s ⁽⁻⁾	A _{sw,p} ⁽⁺⁾	A _{sw,p} ⁽⁻⁾
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]
A _{sw,p} ⁽⁻⁾																	

Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Piano Terra																
Campata : Travetto 1-2								Sezione: Solai 1.1								
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
28,0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
56,1%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
84,1%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
Piano Terra																
Campata : Travetto 1-2								Sezione: Solai 1.2								
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
27,2%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
54,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
81,7%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
Piano Terra																
Campata : Travetto 1-2								Sezione: Solai 1.3								
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
28,6%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
57,1%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
85,7%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								

LEGENDA:

%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ _{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ _{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd, amm} /σ _{cc} ; σ _{td, amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤ σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤ σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm}).

Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _I	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1						
Campata Travetto 1-2				FRC=0,05 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-	-260	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-260	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
14,0%	FRQ	-	-728	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-728	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
28,0%	FRQ	-	-1.062	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.062	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
42,0%	FRQ	-	-1.263	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.263	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
56,1%	FRQ	-	-1.329	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.329	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
70,1%	FRQ	-	-1.263	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.263	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
84,1%	FRQ	-	-1.062	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.062	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
98,1%	FRQ	-	-728	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-728	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione													
% _{LLI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
100%	FRQ	-	-259	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-259	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2					
Campata Travetto 1-2								AA= PCA					
FRC=0,16 cm													
0%	FRQ	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
13,6%	FRQ	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
27,2%	FRQ	-	-1.838	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.838	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
40,9%	FRQ	-	-2.209	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.209	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
54,5%	FRQ	-	-2.333	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.333	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
68,1%	FRQ	-	-2.208	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.208	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
81,7%	FRQ	-	-1.837	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.837	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
95,3%	FRQ	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-352	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-352	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3					
Campata Travetto 1-2								AA= PCA					
FRC=0,03 cm													
0%	FRQ	-	-221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
14,3%	FRQ	-	-560	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-560	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
28,6%	FRQ	-	-802	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-802	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
42,9%	FRQ	-	-946	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-946	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
57,1%	FRQ	-	-995	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-995	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
71,4%	FRQ	-	-946	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-946	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
85,7%	FRQ	-	-802	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-802	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-	-560	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-560	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-222	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-222	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
% _{LLI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
σ _t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε _{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
A _e	Deformazione media nel calcestruzzo.
Δ _{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W _d	Distanza media tra le fessure.
W _{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0). [SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)

Dati generali di verifica												CS		
Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{rk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}		η	ξ/f	R _f
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]					

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)

Dati indicati per direzione																
Di r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N·m]	[cm ² ;N·m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]

LEGENDA:

Dir	Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
Id _{Tr}	Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
b _j	Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
h _{jw}	Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
A _{sup} /M ⁺	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.

Dati indicati per direzione																
Di r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vj} d	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
A _{inf} /M ⁻	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.															
Or _{vj} d	Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.															
V _d	Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.															
V _{jsr}	Forza orizzontale resistente del rinforzo.															
V _{rsd}	Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.															
h _{jc}	Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.															
Id _{rf}	Identificativo dell'intervento.															
Pos	Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno															
C/NC	Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).															
Id _{pil,sup}	Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.															
σ _{cR}	Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.															
σ _{tR}	Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.															
f _{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.															
f _{fk}	Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.															
N _{d,sup}	Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.															
N _{d,inf}	Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.															
A _{sw}	Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).															
CS	Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f _{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).															
R _r	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.															
V _c	Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione															
σ	Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.															
V _{jsd}	Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.															

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{LT}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]						
Fondazione													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	0%	-	-	1.050	32.516	7,57	7,57	-	VNR	6.54[V]	0,08	NO	
	12,5%	-	-	1.196	11.320	7,57	7,57	-	VNR	18.79[S]	0,08	NO	
	25,0%	9.608	7.292	-8.130	1.195	7,57	7,57	30.49[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	37,5%	-1.290	14.032	-	-	7,57	7,57	15.64[V]	0,06	-	VNR	NO	
	50,0%	-1.290	16.701	-	-	7,57	7,57	13.14[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	1.050	13.343	-	-	7,57	7,57	16.49[V]	0,06	-	VNR	NO	
	75,0%	15.021	5.859	-13.543	1.322	7,57	7,57	38.19[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	87,5%	-	-	-2.133	13.993	7,57	7,57	-	VNR	15.10[V]	0,08	NO	
100%	-	-	-2.133	37.481	15,14	15,14	-	VNR	11.15[V]	0,10	NO		
Trave 2-3	0%	-	-	-19.050	36.616	15,14	15,14	-	VNR	11.21[V]	0,10	NO	
	12,5%	-	-	-19.050	23.632	7,57	7,57	-	VNR	8.62[V]	0,08	NO	
	25,0%	-	-	-19.050	12.718	7,57	7,57	-	VNR	16.02[V]	0,08	NO	
	37,5%	-3.653	443	-14.267	3.892	7,57	7,57	NS	0,06	52.90[S]	0,08	NO	
	50,0%	-816	3.909	-	-	7,57	7,57	56.19[S]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	-17.516	8.296	-	-	7,57	7,57	25.95[V]	0,06	-	VNR	NO	
	75,0%	-17.516	11.268	-	-	7,57	7,57	19.10[V]	0,06	-	VNR	NO	
	87,5%	-19.050	12.408	-	-	7,57	7,57	17.32[V]	0,06	-	VNR	NO	
100%	-6.247	12.093	-	-	7,57	7,57	18.04[S]	0,06	-	VNR	NO		
Fondazione													
Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	0%	-975	10.218	-4.990	2.281	7,57	7,57	21.49[S]	0,06	92.08[S]	0,08	NO	
	12,5%	-975	11.048	-	-	7,57	7,57	19.87[S]	0,06	-	VNR	NO	
	25,0%	-6.080	11.687	-	-	7,57	7,57	18.67[V]	0,06	-	VNR	NO	
	37,5%	-6.080	10.242	-	-	7,57	7,57	21.31[V]	0,06	-	VNR	NO	
	50,0%	-6.080	6.332	-	-	7,57	7,57	34.47[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	-4.990	1.379	-975	1.139	7,57	7,57	NS	0,06	NS	0,08	NO	
	75,0%	-	-	-7.042	9.630	7,57	7,57	-	VNR	21.71[V]	0,08	NO	
	87,5%	-	-	-7.042	21.921	7,57	7,57	-	VNR	9.53[V]	0,08	NO	
100%	-	-	-7.042	37.303	7,57	7,57	-	VNR	5.60[V]	0,08	NO		
Fondazione													
Travata: Trave 6-7-8-9													
Trave 6-7	0%	2.559	6.689	-6.866	4.026	7,57	7,57	32.97[S]	0,06	51.96[S]	0,08	NO	
	12,5%	2.559	8.256	-6.866	158	7,57	7,57	26.71[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	25,0%	-7.757	9.347	-	-	7,57	7,57	23.30[V]	0,06	-	VNR	NO	
	37,5%	-5.808	8.806	-	-	7,57	7,57	24.79[V]	0,06	-	VNR	NO	
	50,0%	-1.180	6.343	-	-	7,57	7,57	34.61[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	2.521	2.876	-6.828	1.504	7,57	7,57	76.68[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	75,0%	-	-	-7.757	7.823	7,57	7,57	-	VNR	26.69[V]	0,08	NO	
	87,5%	-	-	-7.757	18.316	7,57	7,57	-	VNR	11.39[V]	0,08	NO	
100%	-	-	-7.757	31.445	15,14	15,14	-	VNR	13.21[V]	0,10	NO		
Trave 7-8	0%	-	-	3.832	30.940	15,14	15,14	-	VNR	13.59[V]	0,10	NO	
	12,5%	-	-	1.392	10.257	7,57	7,57	-	VNR	20.75[S]	0,08	NO	
	25,0%	5.923	7.240	1.392	184	7,57	7,57	30.58[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	37,5%	3.832	14.525	-	-	7,57	7,57	15.20[V]	0,06	-	VNR	NO	
	50,0%	3.832	17.113	-	-	7,57	7,57	12.90[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	3.832	13.569	-	-	7,57	7,57	16.27[V]	0,06	-	VNR	NO	
	75,0%	9.193	6.340	-1.878	1.667	7,57	7,57	35.05[S]	0,06	NS	0,08	NO	
	87,5%	-	-	188	13.143	7,57	7,57	-	VNR	16.15[V]	0,08	NO	
100%	-	-	188	36.339	15,14	15,14	-	VNR	11.53[V]	0,10	NO		
Trave 8-9	0%	-	-	-16.432	34.118	15,14	15,14	-	VNR	12.06[V]	0,10	NO	
	12,5%	-	-	-16.432	21.675	7,57	7,57	-	VNR	9.45[V]	0,08	NO	
	25,0%	-	-	-16.432	11.298	7,57	7,57	-	VNR	18.14[V]	0,08	NO	
	37,5%	1.166	784	-15.518	3.067	7,57	7,57	NS	0,06	66.95[S]	0,08	NO	
	50,0%	-7.953	4.366	-	-	7,57	7,57	49.88[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	-14.024	8.042	-	-	7,57	7,57	26.88[V]	0,06	-	VNR	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	75,0%	-16.432	10.315	-	-	7,57	7,57	20.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	-16.432	10.965	-	-	7,57	7,57	19.66[V]	0,06	-	VNR	NO
	100%	-16.432	9.790	-	-	7,57	7,57	22.02[V]	0,06	-	VNR	NO
Fondazione						Travata: Trave 1-5						
Trave 1-5	0%	3.516	6.086	-800	2.037	7,57	7,57	36.27[S]	0,06	NS	0,08	NO
	12,5%	3.516	4.994	-800	1.347	7,57	7,57	44.21[S]	0,06	NS	0,08	NO
	25,0%	3.516	3.745	-800	742	7,57	7,57	58.95[S]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	3.516	2.341	-800	229	7,57	7,57	94.31[S]	0,06	NS	0,08	NO
	50,0%	3.931	839	-	-	7,57	7,57	NS	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	-800	500	3.516	923	7,57	7,57	NS	0,06	NS	0,08	NO
	75,1%	-800	705	3.516	2.778	7,57	7,57	NS	0,06	76.96[S]	0,08	NO
	87,6%	-800	795	3.516	4.780	7,57	7,57	NS	0,06	44.72[S]	0,08	NO
	100%	-800	766	3.516	6.926	7,57	7,57	NS	0,06	30.86[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	33.397	3.501	38.688	23.759	7,57	7,57	65.28[S]	0,06	9.65[S]	0,09	NO
	12,5%	33.397	9.203	38.688	11.352	7,57	7,57	24.83[S]	0,06	20.20[S]	0,09	NO
	25,0%	36.356	12.417	35.729	1.791	7,57	7,57	18.47[S]	0,06	NS	0,09	NO
	37,5%	61.560	15.435	-	-	7,57	7,57	15.28[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	61.407	17.821	-	-	7,57	7,57	13.23[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	61.407	16.127	-	-	7,57	7,57	14.62[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	38.688	13.465	33.397	1.530	7,57	7,57	17.07[S]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	35.729	10.074	36.356	10.334	7,57	7,57	22.74[S]	0,06	22.09[S]	0,09	NO
	100%	35.729	3.991	36.356	21.873	7,57	7,57	57.42[S]	0,06	10.44[S]	0,09	NO
Fondazione						Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	13.595	2.451	17.634	15.231	7,57	7,57	91.15[S]	0,06	14.44[S]	0,08	NO
	12,5%	16.069	5.252	17.634	8.545	7,57	7,57	42.66[S]	0,06	25.75[S]	0,08	NO
	25,0%	16.069	6.543	17.634	2.838	7,57	7,57	34.24[S]	0,06	77.54[S]	0,08	NO
	37,5%	28.023	6.721	-	-	7,57	7,57	33.80[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	28.023	8.449	-	-	7,57	7,57	26.88[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	27.683	8.225	-	-	7,57	7,57	27.60[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	20.108	8.485	13.595	1.510	7,57	7,57	26.53[S]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	17.634	7.782	16.069	6.221	7,57	7,57	28.84[S]	0,06	35.26[S]	0,08	NO
	100%	17.634	5.599	16.069	12.014	7,57	7,57	40.09[S]	0,06	18.25[S]	0,08	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} , M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,i} , M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,s} , A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} , CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Fondazione															
Trave 1-2	0%	+	-	-	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.839	9,49	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.106	12,92	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.800	12,60	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.396	25,22	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	3.629	86,14	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.928	NS	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	14.018	22,30	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	27.221	11,48	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	312.600	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	41.350	11,90	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
100%	+	56.156	8,76	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	492.141	599.683	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Trave 2-3	0%	+	-	-	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.038	9,11	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.931	10,71	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.916	12,98	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.072	11,51	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	-	-	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.542	15,35	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
62,5%	+	-	-	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO	
	-	-15.325	22,58	492.141	346.007	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO	
75,0%	+	2.130	NS	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _I	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
		-	-9.685	50,81	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	7.461	65,96	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.518	75,50	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	12.767	38,55	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.410	NS	492.141	599.849	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 4-5										Travata: Trave 4-5					
	0%	+	-	-	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.016	35,11	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.117	53,98	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	4.665	NS	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.856	NS	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	9.724	35,52	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-349	NS	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	16.875	20,47	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	25.654	13,46	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	345.383	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	34.937	14,09	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	44.681	11,01	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	54.795	8,98	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.225	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 6-7										Travata: Trave 6-7-8-9					
	0%	+	-	-	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.844	24,80	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	367	NS	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.410	36,70	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	3.382	NS	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.305	67,37	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	6.678	51,81	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.359	NS	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	13.713	25,23	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	21.594	16,02	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	345.984	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	29.752	16,54	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	38.200	12,88	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	46.962	10,48	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	599.826	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-8															
	0%	+	-	-	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.461	9,56	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.739	13,04	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.453	12,91	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-11.641	27,13	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	3.946	80,03	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.841	NS	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.708	23,04	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	27.018	11,69	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	315.791	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	41.085	11,98	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	55.795	8,82	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	602.875	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 8-9															
	0%	+	-	-	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.512	9,55	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.425	11,33	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.576	13,83	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.915	12,38	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	-	-	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-20.433	16,91	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	-	-	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.137	26,30	492.141	345.450	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	2.793	NS	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.328	67,16	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	8.399	58,60	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.251	NS	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	14.024	35,09	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.242	NS	492.141	599.292	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 1-5										Travata: Trave 1-5					
	0%	+	12.205	40,33	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-8.822	55,80	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	14.114	34,88	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50				

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _I	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
		-	-7.819	62,95	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	15.996	30,77	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.748	72,95	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	17.852	27,57	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.609	87,76	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	19.683	25,01	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.404	NS	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	21.485	22,91	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.131	NS	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	75,1%	+	23.261	21,16	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.790	NS	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	87,6%	+	25.012	19,68	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-384	NS	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	26.737	18,41	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.234	733.461	970	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Fondazione									Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	+	-	-	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.786	11,83	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.926	15,99	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.098	15,72	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2.815	NS	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.195	21,82	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	8.238	40,25	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.035	36,70	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.945	23,78	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.135	NS	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	19.478	17,02	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	494.363	331.581	23.254	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	29.673	16,66	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100%	+	40.910	12,08	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	494.363	602.875	23.254	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Fondazione									Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	+	-	-	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.509	16,72	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.793	21,64	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.854	27,63	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2.681	NS	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.636	23,01	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	6.813	46,05	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.553	32,84	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	10.720	29,27	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.223	60,07	493.244	313.722	11.543	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	14.361	34,35	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-538	NS	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	18.089	27,27	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100%	+	25.185	19,58	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.244	600.805	11.543	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V_{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N_{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V_{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V_{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V_{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A_{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A_{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A_{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id_{Tr}	%L_{LI}	N_{Ed,s}	M_{Ed,3,s}	N_{Ed,i}	M_{Ed,3,i}	A_{s,s}	A_{s,i}	CS_s	(X/d)_s	CS_i	(X/d)_i	R_f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]					
Fondazione							Travata: Trave 1-2-3					
Trave 1-2	0%	-	-	1.219	25.197	7,57	7,57	-	VNR	9.78[S]	0,07	NO
	12,5%	-	-	1.219	10.169	7,57	7,57	-	VNR	24.23[S]	0,07	NO
	25,0%	7.800	6.387	-6.322	290	7,57	7,57	40.43[S]	0,05	NS	0,07	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	37,5%	14.294	11.999	-	-	7,57	7,57	21.66[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	14.294	13.812	-	-	7,57	7,57	18.82[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	12.319	11.558	-	-	7,57	7,57	22.44[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	12.319	5.130	-10.841	594	7,57	7,57	50.57[S]	0,05	NS	0,07	NO
	87,5%	-	-	259	10.950	7,57	7,57	-	VNR	22.46[S]	0,07	NO
	100%	-	-	7.800	26.670	15,14	15,14	-	VNR	18.26[S]	0,10	NO
Trave 2-3	0%	-	-	-6.891	24.873	15,14	15,14	-	VNR	19.32[S]	0,09	NO
	12,5%	-	-	-6.891	16.240	7,57	7,57	-	VNR	14.95[S]	0,07	NO
	25,0%	-	-	-13.272	9.049	7,57	7,57	-	VNR	26.51[S]	0,07	NO
	37,5%	-4.648	39	-13.272	3.486	7,57	7,57	NS	0,05	68.84[S]	0,07	NO
	50,0%	-2.432	3.577	-	-	7,57	7,57	71.45[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	-3.641	6.574	-	-	7,57	7,57	38.83[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	-6.891	8.892	-	-	7,57	7,57	28.61[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	-6.891	10.433	-	-	7,57	7,57	24.38[S]	0,05	-	VNR	NO
	100%	-6.891	10.838	-	-	7,57	7,57	23.47[S]	0,05	-	VNR	NO
Fondazione						Travata: Trave 4-5						
Trave 4-5	0%	-1.385	8.830	-4.579	893	7,57	7,57	28.97[S]	0,05	NS	0,07	NO
	12,5%	-1.385	9.953	-	-	7,57	7,57	25.70[S]	0,05	-	VNR	NO
	25,0%	-1.074	9.605	-	-	7,57	7,57	26.64[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	-1.074	7.918	-	-	7,57	7,57	32.32[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	-1.939	4.554	-	-	7,57	7,57	56.15[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	-4.579	1.093	-1.385	854	7,57	7,57	NS	0,05	NS	0,07	NO
	75,0%	-	-	-1.385	7.679	7,57	7,57	-	VNR	31.94[S]	0,07	NO
	87,5%	-	-	-1.385	16.304	7,57	7,57	-	VNR	15.04[S]	0,07	NO
Fondazione						100%	-	-	-	VNR	9.11[S]	0,07
Fondazione						Travata: Trave 6-7-8-9						
Trave 6-7	0%	1.477	5.531	-5.785	2.868	7,57	7,57	46.39[S]	0,05	84.83[S]	0,07	NO
	12,5%	1.477	7.338	-	-	7,57	7,57	34.97[S]	0,05	-	VNR	NO
	25,0%	4.705	7.780	-	-	7,57	7,57	33.09[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	4.705	7.253	-	-	7,57	7,57	35.49[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	4.801	5.537	-	-	7,57	7,57	46.50[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	1.656	2.432	-5.963	1.059	7,57	7,57	NS	0,05	NS	0,07	NO
	75,0%	-	-	-5.963	5.714	7,57	7,57	-	VNR	42.56[S]	0,07	NO
	87,5%	-	-	1.477	12.434	7,57	7,57	-	VNR	19.82[S]	0,07	NO
	100%	-	-	1.477	21.030	15,14	15,14	-	VNR	23.03[S]	0,09	NO
Trave 7-8	0%	-	-	8.101	23.637	15,14	15,14	-	VNR	20.61[S]	0,10	NO
	12,5%	-	-	1.801	9.176	7,57	7,57	-	VNR	26.88[S]	0,07	NO
	25,0%	5.514	6.445	-	-	7,57	7,57	39.98[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	13.771	11.427	-	-	7,57	7,57	22.74[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	14.549	12.884	-	-	7,57	7,57	20.18[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	14.549	10.856	-	-	7,57	7,57	23.95[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	8.101	5.484	-786	810	7,57	7,57	47.11[S]	0,05	NS	0,07	NO
	87,5%	-	-	-786	11.256	7,57	7,57	-	VNR	21.81[S]	0,07	NO
	100%	-	-	5.514	26.972	15,14	15,14	-	VNR	18.02[S]	0,10	NO
Trave 8-9	0%	-	-	-2.497	21.713	15,14	15,14	-	VNR	22.22[S]	0,09	NO
	12,5%	-	-	-2.497	13.698	7,57	7,57	-	VNR	17.86[S]	0,07	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	25,0%	-	-	-10.177	7.515	7,57	7,57	-	VNR	32.11[S]	0,07	NO
	37,5%	-496	431	-13.856	2.714	7,57	7,57	NS	0,05	88.32[S]	0,07	NO
	50,0%	-496	3.945	-	-	7,57	7,57	64.91[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	405	6.535	-	-	7,57	7,57	39.22[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	-2.497	7.991	-	-	7,57	7,57	31.98[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	-2.497	8.716	-	-	7,57	7,57	29.32[S]	0,05	-	VNR	NO
	100%	-10.177	8.186	-	-	7,57	7,57	30.97[S]	0,05	-	VNR	NO
Fondazione						Travata: Trave 1-5						
Trave 1-5	0%	3.146	5.287	-430	1.238	7,57	7,57	48.62[S]	0,05	NS	0,07	NO
	12,5%	3.146	4.372	-430	725	7,57	7,57	58.79[S]	0,05	NS	0,07	NO
	25,0%	3.146	3.307	-430	303	7,57	7,57	77.73[S]	0,05	NS	0,07	NO
	37,5%	3.146	2.094	-	-	7,57	7,57	NS	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	3.460	773	-	-	7,57	7,57	NS	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	-430	352	3.146	774	7,57	7,57	NS	0,05	NS	0,08	NO
	75,1%	-430	353	3.146	2.427	7,57	7,57	NS	0,05	NS	0,08	NO
	87,6%	-430	236	3.146	4.222	7,57	7,57	NS	0,05	58.57[S]	0,08	NO
	100%	-	-	3.146	6.158	7,57	7,57	-	VNR	40.15[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 3-9						
Trave 3-9	0%	33.933	1.118	38.152	21.376	7,57	7,57	NS	0,05	12.29[S]	0,08	NO
	12,5%	33.933	7.421	38.152	9.570	7,57	7,57	35.73[S]	0,05	27.46[S]	0,08	NO
	25,0%	36.258	11.184	35.827	558	7,57	7,57	23.76[S]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	36.258	12.225	-	-	7,57	7,57	21.73[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	40.202	12.044	-	-	7,57	7,57	22.15[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	38.152	13.111	-	-	7,57	7,57	20.30[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	38.152	12.151	33.933	219	7,57	7,57	21.91[S]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	35.827	8.313	36.258	8.573	7,57	7,57	31.95[S]	0,05	30.56[S]	0,08	NO
	100%	35.827	1.747	36.258	19.630	7,57	7,57	NS	0,05	13.34[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 4-6						
Trave 4-6	0%	14.259	587	17.518	13.373	7,57	7,57	NS	0,05	18.96[S]	0,08	NO
	12,5%	16.185	3.804	17.518	7.094	7,57	7,57	68.47[S]	0,05	35.75[S]	0,08	NO
	25,0%	16.185	5.557	17.518	1.849	7,57	7,57	46.87[S]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	16.185	5.937	-	-	7,57	7,57	43.87[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	20.549	6.128	-	-	7,57	7,57	42.69[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	19.444	7.334	-	-	7,57	7,57	35.63[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	19.444	7.440	14.259	464	7,57	7,57	35.12[S]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	17.518	6.317	16.185	4.755	7,57	7,57	41.29[S]	0,05	53.22[S]	0,08	NO
	100%	17.518	3.744	16.185	10.158	7,57	7,57	69.66[S]	0,05	24.91[S]	0,08	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
(X/d)_s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d)_i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N_{Ed,sr}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
M_{Ed,3,s}	
N_{Ed,ir}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
M_{Ed,3,i}	
A_{s,sr} A_{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
CS_r CS_s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
Fondazione							Travata: Trave 1-2-3				
Trave 1-2	0%	+	-	-	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
		-	-40.376	17,08	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
		-	-29.663	23,25	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
		-	-19.467	18,47	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
		-	-10.126	35,50	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	2.908	NS	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
		-	-2.206	NS	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11.001	32,68	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	19.623	18,32	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	359.490	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	29.508	23,37	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
	100%	+	39.755	17,35	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.635	0	0	0	0	2,50
Trave 2-3	0%	+	-	-	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-36.102	19,11	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-30.940	22,30	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-25.883	26,65	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
		-	-21.303	18,68	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	-	-	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
		-	-16.802	23,68	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
		-	-12.383	32,13	738.211	397.908	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	1.035	NS	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-8.589	80,32	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	6.181	NS	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-5.238	NS	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
	100%	+	11.298	61,06	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
		-	-1.942	NS	738.211	689.826	0	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 4-5				
Trave 4-5	0%	+	-	-	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-12.899	53,42	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-8.125	84,81	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	3.602	NS	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-3.794	NS	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	8.603	46,17	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	13.804	28,77	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	19.435	20,44	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	397.190	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	25.346	27,19	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	31.420	21,93	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
	100%	+	37.583	18,34	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.108	0	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 6-7-8-9				
Trave 6-7	0%	+	-	-	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-17.835	38,68	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-11.996	57,50	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	2.267	NS	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-6.190	NS	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	5.811	68,47	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
		-	-490	NS	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	10.531	37,78	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	15.380	25,87	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	397.882	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	20.947	32,93	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	26.568	25,96	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
	100%	+	32.195	21,43	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.800	0	0	0	0	2,50
Trave 7-8	0%	+	-	-	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
		-	-35.819	19,36	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
		-	-26.383	26,28	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
		-	-17.728	20,49	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
		-	-9.785	37,11	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	3.206	NS	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
		-	-2.101	NS	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	+/-	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctgθ
	62,5%	+	10.994	33,03	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	19.152	18,96	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	363.160	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	28.650	24,20	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
	100%	+	38.726	17,90	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	693.306	0	0	0	0	2,50
	0%	+	-	-	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-34.340	20,07	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
Trave 8-9	12,5%	+	-	-	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-29.101	23,68	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-23.830	28,92	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
		-	-18.774	21,16	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	-	-	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
		-	-14.152	28,07	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
		-	-9.796	40,55	738.211	397.268	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	1.873	NS	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-6.407	NS	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	7.260	94,93	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-3.112	NS	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
	100%	+	12.658	54,45	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	689.186	0	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 1-5				
Trave 1-5	0%	+	10.114	73,00	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-6.731	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	12,5%	+	11.936	61,86	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-5.641	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	25,0%	+	13.741	53,73	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-4.491	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	37,5%	+	15.527	47,55	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-3.284	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	50,0%	+	17.297	42,69	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-2.019	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	62,5%	+	19.048	38,76	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-695	NS	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	75,1%	+	20.784	35,52	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	87,6%	+	22.501	32,81	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
	100%	+	24.203	30,51	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.351	843.480	970	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 3-9				
Trave 3-9	0%	+	-	-	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
		-	-30.828	22,49	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
		-	-25.273	27,43	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
		-	-19.511	19,54	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
	37,5%	+	1.238	NS	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
		-	-13.617	28,00	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.740	56,58	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
		-	-7.537	50,59	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
	62,5%	+	12.461	30,60	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
		-	-1.650	NS	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
	75,0%	+	18.063	21,11	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
		-	-	-	741.545	381.318	23.254	0	0	0	2,50
	87,5%	+	23.587	29,39	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
		-	-	-	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
	100%	+	29.310	23,65	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
		-	-	-	741.545	693.306	23.254	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 4-6				
Trave 4-6	0%	+	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-23.797	29,03	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-20.084	34,40	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-16.121	42,86	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
	37,5%	+	972	NS	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
		-	-11.928	30,25	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
	50,0%	+	5.103	70,70	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
		-	-7.843	46,00	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
	62,5%	+	9.048	39,87	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
		-	-3.551	NS	739.866	360.780	11.543	0	0	0	2,50
	75,0%	+	12.787	54,03	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
	87,5%	+	16.330	42,31	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
	100%	+	19.658	35,15	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.866	690.926	11.543	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctgθ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,Y} ^(+/-)	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
CS ^(+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾ " e "V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾ " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU

Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _t
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3					
Trave 1-2	0%	1.846	2,49	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	25,0%	1.846	2,49	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	50,0%	1.846	2,49	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	75,0%	1.846	2,49	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	100%	1.846	4,99	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	4,52	NO
	0%	1.750	5,26	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	4,52	NO
	25,0%	1.750	2,63	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	50,0%	1.750	2,63	94.878	30.180	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	75,0%	1.750	2,63	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	100%	1.750	2,63	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 4-5					
Trave 4-5	0%	2.111	2,18	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	25,0%	2.111	2,18	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	50,0%	2.111	2,18	94.878	30.180	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	75,0%	2.111	2,18	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	100%	2.111	2,18	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 6-7-8-9					
Trave 6-7	0%	1.763	2,61	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	25,0%	1.763	2,61	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	50,0%	1.763	2,61	94.878	30.180	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	75,0%	1.763	2,61	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	100%	1.763	2,61	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
Trave 7-8	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	2,26	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	2,26	NO
Trave 8-9	0%	2.072	2,22	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	25,0%	2.072	2,22	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	50,0%	2.072	2,22	94.878	30.180	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	75,0%	2.072	2,22	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	100%	2.072	2,22	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 1-5					
Trave 1-5	0%	1.958	2,35	94.878	254.475	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	25,0%	1.958	2,35	94.878	254.475	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	50,0%	1.958	2,35	94.878	254.475	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	75,1%	1.958	2,35	94.878	254.475	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
	100%	1.958	2,35	94.878	254.475	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0005	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 3-9					
Trave 3-9	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Fondazione								Travata: Trave 4-6					
Trave 4-6	0%	1.197	3,85	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	25,0%	1.197	3,85	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	50,0%	1.197	3,85	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	75,0%	1.197	3,85	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	100%	1.197	3,85	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
P _e	Perimetro esterno in asse alle barre.
B _e	Area racchiusa da P _e .
H _s	Spessore della sezione convenzionale resistente.
A _{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N·m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	

R_f [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)																
Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Fondazione																
Trave: Trave 1-2								Travata: Trave 1-2-3								
0%	RAR	0,508	14,94	1.049	-23.409	-	29.39	SI	RAR	4,003	360,00	1.049	-23.409	-	89.92	SI
	QPR	0,415	11,21	737	-19.128	-	27.00	SI								
25,0%	RAR	0,050	14,94	-511	3.715	-	NS	SI	RAR	1,098	360,00	-511	3.715	-	NS	SI
	QPR	0,044	11,21	737	3.048	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,164	14,94	-511	12.049	-	90.83	SI	RAR	3,518	360,00	-511	12.049	-	NS	SI
	QPR	0,140	11,21	737	10.033	-	80.06	SI								
75,0%	RAR	0,047	14,94	1.049	3.220	-	NS	SI	RAR	0,894	360,00	1.049	3.220	-	NS	SI
	QPR	0,033	11,21	737	2.267	-	NS	SI								
100%	RAR	0,499	14,94	-511	-26.424	-	29.95	SI	RAR	4,135	360,00	-511	-26.424	-	87.06	SI
	QPR	0,404	11,21	737	-21.264	-	27.72	SI								
Trave: Trave 2-3																
0%	RAR	0,463	14,94	-12.215	-26.040	-	32.27	SI	RAR	4,503	360,00	-12.215	-26.040	-	79.95	SI
	QPR	0,369	11,21	-8.959	-20.672	-	30.33	SI								
25,0%	RAR	0,158	14,94	-12.215	-8.794	-	94.31	SI	RAR	1,992	360,00	-12.215	-8.794	-	NS	SI
	QPR	0,124	11,21	-8.959	-6.807	-	90.43	SI								
50,0%	RAR	0,014	14,94	-8.956	2.732	-	NS	SI	RAR	1,191	360,00	-12.215	2.476	-	NS	SI
	QPR	0,007	11,21	-8.959	2.156	-	NS	SI								
75,0%	RAR	0,080	14,94	-8.956	7.508	-	NS	SI	RAR	2,805	360,00	-12.215	8.033	-	NS	SI
	QPR	0,065	11,21	-8.959	6.419	-	NS	SI								
100%	RAR	0,080	14,94	-12.215	8.133	-	NS	SI	RAR	2,834	360,00	-12.215	8.133	-	NS	SI
	QPR	0,062	11,21	-8.959	6.175	-	NS	SI								
Fondazione																
Trave: Trave 4-5								Travata: Trave 4-5								
0%	RAR	0,063	14,94	-4.088	5.348	-	NS	SI	RAR	1,711	360,00	-4.088	5.348	-	NS	SI
	QPR	0,047	11,21	-2.984	3.968	-	NS	SI								
25,0%	RAR	0,105	14,94	-4.088	8.388	-	NS	SI	RAR	2,608	360,00	-4.730	8.354	-	NS	SI
	QPR	0,087	11,21	-2.984	6.848	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,053	14,94	-4.088	4.608	-	NS	SI	RAR	1,513	360,00	-4.730	4.581	-	NS	SI
	QPR	0,046	11,21	-2.984	3.929	-	NS	SI								
75,0%	RAR	0,135	14,94	-4.730	-6.828	-	NS	SI	RAR	1,363	360,00	-4.730	-6.828	-	NS	SI
	QPR	0,108	11,21	-2.984	-5.365	-	NS	SI								
100%	RAR	0,564	14,94	-4.730	-26.703	-	26.46	SI	RAR	4,796	360,00	-4.730	-26.703	-	75.06	SI
	QPR	0,461	11,21	-2.984	-21.681	-	24.33	SI								
Fondazione																
Trave: Trave 6-7								Travata: Trave 6-7-8-9								
0%	RAR	0,018	14,94	-3.831	2.042	-	NS	SI	RAR	0,741	360,00	-3.831	2.042	-	NS	SI
	QPR	0,013	11,21	-2.154	1.330	-	NS	SI								
25,0%	RAR	0,081	14,94	-3.831	6.606	-	NS	SI	RAR	2,066	360,00	-3.831	6.606	-	NS	SI
	QPR	0,068	11,21	-2.154	5.361	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,061	14,94	-746	4.586	-	NS	SI	RAR	1,410	360,00	-3.831	4.345	-	NS	SI
	QPR	0,045	11,21	-2.154	3.707	-	NS	SI								
75,0%	RAR	0,099	14,94	-3.831	-5.049	-	NS	SI	RAR	1,020	360,00	-3.831	-5.049	-	NS	SI
	QPR	0,078	11,21	-2.154	-3.849	-	NS	SI								
100%	RAR	0,407	14,94	-3.831	-21.990	-	36.72	SI	RAR	3,565	360,00	-3.831	-21.990	-	NS	SI
	QPR	0,328	11,21	-2.154	-17.618	-	34.14	SI								
Trave: Trave 7-8																
0%	RAR	0,427	14,94	3.116	-22.157	-	35.00	SI	RAR	3,338	360,00	3.116	-22.157	-	NS	SI
	QPR	0,349	11,21	3.658	-17.984	-	32.08	SI								
25,0%	RAR	0,080	14,94	7.774	4.363	-	NS	SI	RAR	1,093	360,00	3.116	4.182	-	NS	SI
	QPR	0,058	11,21	3.658	3.527	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,187	14,94	7.774	12.157	-	79.75	SI	RAR	3,454	360,00	3.116	12.313	-	NS	SI
	QPR	0,149	11,21	3.658	10.165	-	75.04	SI								
75,0%	RAR	0,064	14,94	7.774	3.209	-	NS	SI	RAR	0,665	360,00	3.116	2.706	-	NS	SI
	QPR	0,042	11,21	3.658	2.336	-	NS	SI								
100%	RAR	0,499	14,94	3.116	-25.974	-	29.93	SI	RAR	3,932	360,00	3.116	-25.974	-	91.55	SI
	QPR	0,407	11,21	3.658	-21.043	-	27.52	SI								
Trave: Trave 8-9																
0%	RAR	0,428	14,94	-9.791	-23.864	-	34.93	SI	RAR	4,075	360,00	-9.791	-23.864	-	88.34	SI
	QPR	0,342	11,21	-7.174	-19.011	-	32.74	SI								
25,0%	RAR	0,138	14,94	-9.791	-7.545	-	NS	SI	RAR	1,682	360,00	-9.791	-7.545	-	NS	SI
	QPR	0,108	11,21	-7.174	-5.865	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,028	14,94	-5.743	3.141	-	NS	SI	RAR	1,186	360,00	-9.791	2.782	-	NS	SI
	QPR	0,014	11,21	-7.174	2.377	-	NS	SI								
75,0%	RAR	0,077	14,94	-5.743	6.683	-	NS	SI	RAR	2,510	360,00	-9.791	7.342	-	NS	SI
	QPR	0,062	11,21	-7.174	5.887	-	NS	SI								
100%	RAR	0,062	14,94	-9.791	6.320	-	NS	SI	RAR	2,214	360,00	-9.791	6.320	-	NS	SI
	QPR	0,048	11,21	-7.174	4.798	-	NS	SI								
Fondazione																
Trave: Trave 1-5								Travata: Trave 1-5								
0%	RAR	0,043	14,94	1.501	2.865	-	NS	SI	RAR	0,774	360,00	1.501	2.865	-	NS	SI
	QPR	0,031	11,21	1.359	2.025	-	NS	SI								
25,0%	RAR	0,031	14,94	1.501	2.004	-	NS	SI	RAR	0,524	360,00	1.501	2.004	-	NS	SI
	QPR	0,024	11,21	1.359	1.502	-	NS	SI								
50,0%	RAR	0,012	14,94	1.610	585	-	NS	SI	RAR	0,108	360,00	1.610	585	-	NS	SI

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo									Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo									Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato		Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
75,1%	QPR	0,010	11,21	1.359	487	-	NS	SI									
	RAR	0,036	14,94	1.501	-1.477	-	NS	SI	RAR	0,197	360,00		1.501	-1.477	-	NS	SI
	QPR	0,026	11,21	1.359	-1.037	-	NS	SI									
100%	RAR	0,093	14,94	1.501	-4.140	-	NS	SI	RAR	0,657	360,00		1.501	-4.140	-	NS	SI
	QPR	0,070	11,21	1.359	-3.080	-	NS	SI									
Fondazione									Travata: Trave 3-9								
Trave: Trave 3-9																	
0%	RAR	0,381	14,94	44.038	-12.368	-	39.24	SI	RAR	0,433	360,00		44.038	-12.368	-	NS	SI
	QPR	0,312	11,21	36.044	-10.129	-	35.94	SI									
25,0%	RAR	0,203	14,94	44.140	6.456	-	73.71	SI	RAR	0,166	360,00		44.140	6.456	-	NS	SI
	QPR	0,166	11,21	36.044	5.314	-	67.46	SI									
50,0%	RAR	0,290	14,94	44.038	12.813	-	51.53	SI	RAR	2,016	360,00		44.038	12.813	-	NS	SI
	QPR	0,238	11,21	36.044	10.536	-	47.09	SI									
75,0%	RAR	0,215	14,94	44.038	7.350	-	69.57	SI	RAR	0,430	360,00		44.038	7.350	-	NS	SI
	QPR	0,175	11,21	36.044	5.967	-	64.00	SI									
100%	RAR	0,344	14,94	44.038	-10.686	-	43.38	SI	RAR	0,142	360,00		44.038	-10.686	-	NS	SI
	QPR	0,286	11,21	36.044	-8.939	-	39.17	SI									
Fondazione									Travata: Trave 4-6								
Trave: Trave 4-6																	
0%	RAR	0,221	14,94	19.994	-7.851	-	67.56	SI	RAR	0,583	360,00		19.994	-7.851	-	NS	SI
	QPR	0,182	11,21	16.852	-6.396	-	61.70	SI									
25,0%	RAR	0,082	14,94	20.221	2.173	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00		-	-	-	-	SI
	QPR	0,069	11,21	16.852	1.853	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,136	14,94	20.221	6.113	-	NS	SI	RAR	0,998	360,00		19.994	6.102	-	NS	SI
	QPR	0,114	11,21	16.852	5.142	-	98.10	SI									
75,0%	RAR	0,111	14,94	19.994	4.295	-	NS	SI	RAR	0,473	360,00		19.994	4.295	-	NS	SI
	QPR	0,091	11,21	16.852	3.488	-	NS	SI									
100%	RAR	0,132	14,94	20.221	-3.679	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00		-	-	-	-	SI
	QPR	0,113	11,21	16.852	-3.205	-	99.43	SI									

LEGENDA:

%LLI Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

FRC Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.

CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3						
Trave: Trave 1-2								AA= PCA						
0%	FRQ	220	-19.910	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	-19.128	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	220	-6.236	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	-6.074	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	220	3.304	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	3.048	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	220	8.853	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	8.379	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	220	10.528	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	10.033	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	220	8.340	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	8.028	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	962	2.454	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	2.267	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	220	-8.137	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	-7.429	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	220	-22.834	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	737	-21.264	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Trave: Trave 2-3								AA= PCA						
0%	FRQ	-10.182	-22.211	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	-20.672	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-10.182	-14.162	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	-13.117	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-10.182	-7.427	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	-6.807	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-10.182	-1.989	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	-1.726	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-10.182	2.185	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	2.156	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-10.182	5.122	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.959	4.862	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
75,0%	FRQ	-10.182	6.854	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-8.959	6.419	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-10.182	7.408	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-8.959	6.854	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-10.182	6.796	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-8.959	6.175	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 4-5					
Trave: Trave 4-5								AA= PCA					
0%	FRQ	-3.466	4.228	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	3.968	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-3.466	6.428	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	6.108	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-3.466	7.172	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	6.848	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-3.466	6.408	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	6.144	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-3.466	4.068	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	3.929	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-2.984	119	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	119	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-3.466	-5.697	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	-5.365	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-3.466	-13.292	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	-12.604	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-3.466	-22.810	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.984	-21.681	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 6-7-8-9					
Trave: Trave 6-7								AA= PCA					
0%	FRQ	-3.004	1.736	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	1.330	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-3.004	4.471	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	4.049	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-3.004	5.741	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	5.361	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-3.004	5.529	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	5.255	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-3.004	3.809	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	3.707	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-1.634	840	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	686	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-3.004	-4.317	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	-3.849	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-3.004	-10.813	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	-9.937	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-3.004	-18.988	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-2.154	-17.618	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 7-8								AA= PCA					
0%	FRQ	2.809	-19.129	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	-17.984	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	2.809	-5.705	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	-5.302	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	2.809	3.641	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	3.527	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	2.809	9.060	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	8.648	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	2.809	10.658	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	10.165	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	2.809	8.454	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	8.095	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	2.809	2.338	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	2.336	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.809	-7.896	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	-7.308	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	2.809	-22.463	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.658	-21.043	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 8-9								AA= PCA					
0%	FRQ	-8.381	-20.518	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	-19.011	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-8.381	-12.837	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	-11.818	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-8.381	-6.467	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	-5.865	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-8.381	-1.394	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	-1.141	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-8.381	2.409	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	2.377	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-8.381	4.969	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	4.713	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-8.381	6.308	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	5.887	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-8.381	6.440	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	5.909	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-8.381	5.386	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.174	4.798	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 1-5					

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Trave: Trave 1-5								AA= PCA					
0%	FRQ	1.359	2.141	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	2.025	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	1.359	1.916	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	1.825	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	1.359	1.566	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	1.502	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	1.431	1.102	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	1.056	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	1.431	512	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	487	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	1.359	-238	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	-211	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,1%	FRQ	1.359	-1.098	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	-1.037	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,6%	FRQ	1.359	-2.090	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	-1.992	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	1.359	-3.216	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.359	-3.080	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 3-9					
Trave: Trave 3-9								AA= PCA					
0%	FRQ	36.783	-10.362	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	-10.129	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	36.044	-1.075	-	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	-1.075	-	-0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	37.829	5.573	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	5.314	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	37.829	9.581	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	9.155	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	37.829	11.021	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	10.536	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	37.829	9.928	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	9.490	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	37.829	6.248	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	5.967	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	36.044	-130	-	-0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	-130	-	-0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	37.829	-9.313	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	36.044	-8.939	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 4-6					
Trave: Trave 4-6								AA= PCA					
0%	FRQ	17.119	-6.562	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	-6.396	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	17.119	-1.720	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	-1.647	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	16.852	1.853	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	1.853	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	17.624	4.290	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	4.113	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	17.624	5.356	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	5.142	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	17.624	5.140	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	4.937	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	17.119	3.575	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	3.488	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	17.119	832	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	783	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	16.852	-3.205	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.852	-3.205	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FR	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU												
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fld}	Cmp T	C. Terzaghi	Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f	

		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]		per N _q	per N _c	per N _r	N _q	N _c	N _r	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 8-9	5,11	2,40	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,70	1,65	0,77	1,00	5,14	0,00	0,057	0,291	NO
Trave 4-6	8,98	2,70	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,61	1,61	0,83	1,00	5,14	0,00	0,032	0,283	NO
Trave 2-3	5,11	2,40	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,70	1,65	0,77	1,00	5,14	0,00	0,057	0,291	NO
Trave 4-5	6,66	2,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,63	1,62	0,81	1,00	5,14	0,00	0,043	0,285	NO
Trave 3-9	9,19	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,54	1,58	0,88	1,00	5,14	0,00	0,030	0,278	NO
Trave 1-5	3,89	0,96	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,85	1,73	0,68	1,00	5,14	0,00	0,079	0,306	NO
Trave 7-8	6,74	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,51	1,56	0,88	1,00	5,14	0,00	0,041	0,273	NO
Trave 1-2	6,52	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,55	1,59	0,87	1,00	5,14	0,00	0,043	0,278	NO
Trave 6-7	5,74	2,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,66	1,63	0,79	1,00	5,14	0,00	0,050	0,288	NO

LEGENDA:

- Id_{Fnd}

CS
- Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
 Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- L_{x/y}

R_{tz}

Z_{p.cmp}

Z_{Fid}

Cmp T

C.

Terzaghi

Q_{Ed}

Q_{Rd}

R_f
- Dimensioni dell'elemento di fondazione.
 Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
 Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
 Profondità della falda dal piano campagna.
 Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
 Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
 Carico di progetto sul terreno.
 Resistenza di progetto del terreno.
 [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _r	N _q	N _c	N _r			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 8-9	10,12	2,40	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,59	1,61	0,72	1,00	5,14	0,00	0,036	0,361	NO
Trave 4-6	16,53	2,70	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,51	1,57	0,78	1,00	5,14	0,00	0,021	0,352	NO
Trave 2-3	10,11	2,40	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,59	1,61	0,72	1,00	5,14	0,00	0,036	0,362	NO
Trave 4-5	12,82	2,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,54	1,58	0,76	1,00	5,14	0,00	0,028	0,355	NO
Trave 3-9	16,94	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,45	1,55	0,82	1,00	5,14	0,00	0,020	0,345	NO
Trave 1-5	7,89	0,96	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,76	1,69	0,62	1,00	5,14	0,00	0,048	0,382	NO
Trave 7-8	12,87	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,43	1,53	0,82	1,00	5,14	0,00	0,026	0,341	NO
Trave 1-2	12,55	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,46	1,55	0,81	1,00	5,14	0,00	0,028	0,346	NO
Trave 6-7	11,22	2,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,56	1,59	0,75	1,00	5,14	0,00	0,032	0,357	NO

LEGENDA:

- Id_{Fnd}

CS
- Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
 Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- L_{x/y}

R_{tz}

Z_{p.cmp}

Z_{Fid}

Cmp T

C.

Terzaghi

Q_{Ed}

Q_{Rd}

R_f
- Dimensioni dell'elemento di fondazione.
 Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
 Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
 Profondità della falda dal piano campagna.
 Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
 Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
 Carico di progetto sul terreno.
 Resistenza di progetto del terreno.
 [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

<u>INFORMAZIONI GENERALI</u>	pag.	2
<u>MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO</u>	pag.	2
<u>MATERIALI ACCIAIO</u>	pag.	2
<u>MATERIALI LEGNO</u>	pag.	2
<u>TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI</u>	pag.	3
<u>TERRENI</u>	pag.	3
<u>SEZIONI ASTE</u>	pag.	3
<u>SEZIONI ASTE LEGNO</u>	pag.	3
<u>ANALISI CARICHI</u>	pag.	4
<u>TIPOLOGIE DI CARICO</u>	pag.	4
<u>SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche</u>	pag.	4
<u>SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche</u>	pag.	5
<u>COMBINAZIONI SISMICHE</u>	pag.	5
<u>SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)</u>	pag.	6
<u>SERVIZIO(SLE): Frequente</u>	pag.	6
<u>SERVIZIO(SLE): Quasi permanente</u>	pag.	6
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA</u>	pag.	7
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO</u>	pag.	7
	pag.	7
<u>PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA</u>	pag.	8
<u>RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE</u>	pag.	8
<u>LIVELLI O PIANI</u>	pag.	10
<u>NODI</u>	pag.	10
<u>TRAVI IN ELEVAZIONE</u>	pag.	11
<u>TRAVI DI FONDAZIONE</u>	pag.	12
<u>PILASTRI</u>	pag.	13
<u>SOLAI E BALCONI</u>	pag.	13
<u>NODI - CALCOLO DEI SOLAI</u>	pag.	14
<u>SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO</u>	pag.	14
<u>CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)</u>	pag.	15
<u>CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	15
<u>CARICHI SULLE TRAVI</u>	pag.	22
<u>CARICHI SUI PILASTRI</u>	pag.	26
<u>CARICHI SUI SOLAI</u>	pag.	27
<u>NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	27
<u>NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	28
<u>NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	30
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	31
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	33
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	35
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD</u>	pag.	36
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	38
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	38
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	39
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD</u>	pag.	40
<u>SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	40
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	41

<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	41
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	42
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	42
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	44
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	48
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	50
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	53
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	54
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	55
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	58
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	59
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	59
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	60
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	61
<u>Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	61
<u>Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	62
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	63
<u>DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)</u>	pag.	64
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	64
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	65
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	66
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	67
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	68
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	69
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.	70
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.	72
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	73
<u>EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)</u>	pag.	73
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	75
<u>Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	76
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)</u>	pag.	77
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)</u>	pag.	77
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	78
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	79
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	81
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	83
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	85
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	86
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	88
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	90
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	91

Comune di Capaccio Paestum
Provincia di Salerno

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO:

COMMITTENTE:

Il Progettista

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

INDICE

Tomo 1 di 1

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
MATERIALI LEGNO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	3
TERRENI	pag.	3
SEZIONI ASTE	pag.	3
SEZIONI ASTE LEGNO	pag.	3
ANALISI CARICHI	pag.	4
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	4
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	5
COMBINAZIONI SISMICHE	pag.	5
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	6
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	7
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO	pag.	7
	pag.	7
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	8
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	8
LIVELLI O PIANI	pag.	10
NODI	pag.	10
TRAVI IN ELEVAZIONE	pag.	11
TRAVI DI FONDAZIONE	pag.	12
PILASTRI	pag.	13
SOLAI E BALCONI	pag.	14
NODI - CALCOLO DEI SOLAI	pag.	14
SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO	pag.	15
CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)	pag.	15
CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)	pag.	16
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	25
CARICHI SUI PILASTRI	pag.	30
CARICHI SUI SOLAI	pag.	30
NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	31
NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	32
NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	34
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	36
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	38
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	40
TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	42
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	44
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	45
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	45
PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	46

<u>SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	47
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	47
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	48
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	48
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	49
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)</u>	pag.	49
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)</u>	pag.	50
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	50
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	52
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	56
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	59
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	62
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	64
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	66
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	70
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	71
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	72
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	72
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	73
<u>Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	74
<u>Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	75
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	76
<u>DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)</u>	pag.	77
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	77
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	78
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	79
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	80
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	81
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	82
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.	83
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.	86
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	86
<u>EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)</u>	pag.	87
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	87
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	87
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	88
<u>Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	89
<u>Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	90
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)</u>	pag.	92
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)</u>	pag.	92
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	92
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	94
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	97
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	100
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	103
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	104
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	106

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)	pag.	109
VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)	pag.	109

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Capaccio Paestum
Provincia	Salerno
Oggetto	
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicità (§ 7.0)	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erid}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	f _{cd}	f _{ctd}	f _{cfm}	N	n Ac
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Cls C25/30_B450C - (C25/30)															
001	25.000	0,000010	31.447	13.103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C_{Erid}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E·C _{Erid}].
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
R_{ck}	Resistenza caratteristica cubica.
R_{cm}	Resistenza media cubica.
%R_{ck}	Percentuale di riduzione della R _{ck}
γ_c	Coefficiente parziale di sicurezza del materiale.
f_{cd}	Resistenza di calcolo a compressione.
f_{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione.
f_{cfm}	Resistenza media a trazione per flessione.
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio																
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	f _{yk,1} / f _{yk,2}	f _{tk,1} / f _{tk,2}	f _{yd,1} / f _{yd,2}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7}	
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]						NCnt	Cnt
Acciaio B450C - (B450C)																
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	P	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-
						-		-								

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
f_{tk,1}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{tk,2}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
γ_{M3,SLV}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
γ_{M3,SLE}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza per precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCnt = con serraggio NON controllato; Cnt = con serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.
f_{yk,1}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yk,2}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{yd,1}	Resistenza di calcolo (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yd,2}	Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.

MATERIALI LEGNO

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k [N/m ³]	γ _{mean} [N/m ³]	G _{mean} [N/mm ²]	Stz	f _{m,k} [N/mm ²]	f _{v,k} [N/mm ²]	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i} [1/°C]	E _{i,05} [N/mm ²]	G _{i,05} [N/mm ²]	E _{i,mean} [N/mm ²]	f _{c,i,k} [N/mm ²]	f _{t,i,k} [N/mm ²]
LM C14 - (C14)																	
003	M	2.900	3.500	440	P	14,00	3,000	1,50	1,00	0,2	0	0,000004	4.700	295	7.000	16,00	8,00
											90	0.000058	-	-	230	2,00	0.40

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
Tp	Tipologia ai fini del calcolo di KMOD (Tab. 4.4.IV DM 17/01/2018): [M/L] = Legno massiccio o lamellare.
γ_k	Peso specifico.
γ_{mean}	Peso specifico medio.
G_{mean}	Modulo elastico tangenziale.

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k	γ _{mean}	G _{mean}	Stz	f _{m,k}	f _{v,k}	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i}	E _{i,05}	G _{i,05}	E _{i,mean}	f _{c,i,k}	f _{t,i,k}
		[N/m ²]	[N/m ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]					[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).																
f _{m,k}	Resistenza a Flessione.																
f _{v,k}	Resistenza a taglio.																
γ _M	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni fondamentali. (*) = per produzioni continuative, soggette a controllo continuativo del materiale.																
γ _{M,e}	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni eccezionali.																
β _c	Coefficiente di imperfezione per la verifica di instabilità.																
Dir	Direzione: [0] = parallelo alle fibre, [90] = perpendicolare alle fibre.																
α _{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.																
E _{i,05}	Modulo elastico normale caratteristico [i = (0, 90)]																
G _{i,05}	Modulo elastico tangenziale caratteristico [i = (0, 90)].																
E _{i,mean}	Modulo elastico normale medio [i = (0, 90)].																
f _{c,i,k}	Resistenza caratteristica a compressione [i = (0, 90)]																
f _{t,i,k}	Resistenza caratteristica a trazione [i = (0, 90)].																

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali			
Materiale	SL	Tensione di verifica	σ _{d,amm} [N/mm ²]
Cls C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

SL Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.
σ_{d,amm} Tensione ammissibile per la verifica.

TERRENI

Terreni										
N _{TRN}	γ _T	K1			φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}
		K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}						
	[N/m ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Argilla limosa/sabbiosa										
T001	19.400	60	60	300	25	0,070	0,013	60	1	0,000

LEGENDA:

N_{TRN} Numero identificativo del terreno.
γ_T Peso specifico del terreno.
K1 Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K_{1X}), Y (K_{1Y}), e Z (K_{1Z}).
φ Angolo di attrito del terreno.
c_u Coesione non drenata.
c' Coesione efficace.
E_d Modulo edometrico.
E_{cu} Modulo elastico in condizione non drenate.
A_{S-B} Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	ΔΘI _{pr}
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
001	▬	30x40	30	40	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.200	1.000	1.000	160.000	193.644	90.000	0	0,00
002	┴	TR-80/30x80 /25	80	80	30	55	25	25	-	25	-	-	10	3.650	3.171	2.385	1.966.680	829.844	1.190.417	0	0,00
004	▬	30x30	30	30	-	-	-	-	-	-	-	-	4	900	750	750	67.500	113.886	67.500	0	0,00

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della sezione.
Tp Tipo di sezione.
Label Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.
B Base/Diametro/Raggio.
H Altezza/Lato/Altezza di colmo.
Sp_w Spessore anima.
L_w Lunghezza anima.
Sp_{f,0} Spessore ala 0.
L_{f,0} Lunghezza ala 0.
Sp_{f,1} Spessore ala 1.
L_{f,1} Lunghezza ala 1.
L_{f,2} Lunghezza ala 2.
L_{f,3} Lunghezza ala 3.
v Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.
A Area della sezione.
ΔΘI_{pr} Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.
Inerzia Inerzie della sezione rispetto agli assi.

SEZIONI ASTE LEGNO

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				Δθ _{I_{pr}}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]		
003	■	20x44(L)	20	44	-	-	-	-	-	-	-	-	4	880	733	733	141.973	83.424	29.333	0	0,00

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della sezione.

Sezioni aste																					
Nid	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔΘI _{pr}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
Tp		Tipo di sezione.																			
Label		Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.																			
B		Base/Diametro/Raggio.																			
H		Altezza/Lato/Altezza di colmo.																			
Sp _w		Spessore anima.																			
L _w		Lunghezza anima.																			
Sp _{f,0}		Spessore ala 0.																			
L _{f,0}		Lunghezza ala 0.																			
Sp _{f,1}		Spessore ala 1.																			
L _{f,1}		Lunghezza ala 1.																			
L _{f,2}		Lunghezza ala 2.																			
L _{f,3}		Lunghezza ala 3.																			
v		Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.																			
A		Area della sezione.																			
ΔΘI _{pr}		Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.																			
Inerzia		Inerzie della sezione rispetto agli assi.																			

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale		Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA	
										[N/m ²]
001	S	Doppia fodera 30cm (12+8)	Carico Permanente	Fodera esterna (12 cm) e fodera interna (8 cm)	1.600	Intonaco interno, intonaco esterno, isolante poliuretano espanso	740	Uffici aperti al pubblico (Cat. B2 – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018) Coperture e sottotetti accessibili per sola manutenzione (Cat. H – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	0	0
002	S	LatCem Uffici pub. H20	Uffici	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 20 cm (16+4)	2.800	Pavimento e sottofondo, incidenza dei tramezzi e intonaco inferiore	2.360		3.000	0
003	S	Copertura in Legno	Coperture accessibili solo per manutenzione	Orditura secondaria e tavolato in legno	300	Manto di tegole e coibentazione	600		500	718

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo dell'analisi di carico.
T. C. Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
PP, PNS, SA Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.

TIPOLOGIE DI CARICO

Tipologie di carico							
N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Uffici	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Coperture accessibili solo per manutenzione	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0005	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0006	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della Tipologia di Carico.
F+E Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
+/- F Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
CDC Indica la classe di durata del carico.
 NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
ψ₀ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
ψ₁ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
ψ₂ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00
03	1,00	0,80	0,00	0,00	0,75
04	1,00	0,80	1,05	0,00	0,00
05	1,00	0,80	1,05	0,00	0,75
06	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
07	1,00	1,50	0,00	0,00	0,75
08	1,00	1,50	1,05	0,00	0,00
09	1,00	1,50	1,05	0,00	0,75

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
10	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00
11	1,00	0,80	1,50	0,00	0,75
12	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
13	1,00	1,50	1,50	0,00	0,75
14	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00
15	1,00	0,80	0,00	1,50	0,75
16	1,00	0,80	1,05	1,50	0,00
17	1,00	0,80	1,05	1,50	0,75
18	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
19	1,00	1,50	0,00	1,50	0,75
20	1,00	1,50	1,05	1,50	0,00
21	1,00	1,50	1,05	1,50	0,75
22	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50
23	1,00	0,80	1,05	0,00	1,50
24	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
25	1,00	1,50	1,05	0,00	1,50
26	1,30	0,00	0,00	0,00	0,00
27	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00
28	1,30	0,80	0,00	0,00	0,75
29	1,30	0,80	1,05	0,00	0,00
30	1,30	0,80	1,05	0,00	0,75
31	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
32	1,30	1,50	0,00	0,00	0,75
33	1,30	1,50	1,05	0,00	0,00
34	1,30	1,50	1,05	0,00	0,75
35	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00
36	1,30	0,80	1,50	0,00	0,75
37	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
38	1,30	1,50	1,50	0,00	0,75
39	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00
40	1,30	0,80	0,00	1,50	0,75
41	1,30	0,80	1,05	1,50	0,00
42	1,30	0,80	1,05	1,50	0,75
43	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
44	1,30	1,50	0,00	1,50	0,75
45	1,30	1,50	1,05	1,50	0,00
46	1,30	1,50	1,05	1,50	0,75
47	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50
48	1,30	0,80	1,05	0,00	1,50
49	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
50	1,30	1,50	1,05	0,00	1,50

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id_{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

$$\alpha = \alpha_i + 0,3 \cdot \alpha_{ii} + 0,3 \cdot \alpha_{iii}$$

con α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{ii} e α_{iii} azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per

<p>cui le combinazioni totali generate sono le:</p> <p>(con α'_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare α_{x_i}, α_{y_i}, α_{z_i}, α_{ex_i}, α_{ey_i} sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)</p>	
1)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
2)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
3)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
4)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
5)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
6)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
7)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
8)	$\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
9)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
10)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
11)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
12)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
13)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
14)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
15)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
16)	$\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
17)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
18)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
19)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
20)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
21)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
22)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
23)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
24)	$\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
25)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
26)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
27)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
28)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
29)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
30)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
31)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
32)	$\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$
33)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
34)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
35)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
36)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
37)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
38)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
39)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
40)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
41)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
42)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
43)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
44)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$
45)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
46)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
47)	$\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
48)	$\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$
<p>Nel caso di verifiche effettuate con sollecitazioni composte, per tenere conto del fatto che le sollecitazioni sismiche sono state ricavate come CQC delle sollecitazioni derivanti dai modi di vibrazione, dette N, Mx, My, Tx e Ty le sollecitazioni dovute al sisma, per ognuna delle combinazioni precedenti, sono state ricavate 32 combinazioni di carico permutando nel seguente modo i segni delle sollecitazioni derivanti dal sisma:</p>	
<p>1) N, Mx, My, Tx e Ty; 2) N, Mx, -My, Tx e Ty; 3) N, -Mx, My, Tx e Ty; 4) N, -Mx, -My, Tx e Ty; 5) -N, Mx, My, Tx e Ty; 6) -N, Mx, -My, Tx e Ty; 7) -N, -Mx, My, Tx e Ty; 8) -N, -Mx, -My, Tx e Ty; 9) N, Mx, My, Tx e -Ty; 10) N, Mx, -My, Tx e -Ty; 11) N, -Mx, My, Tx e -Ty; 12) N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 13) -N, Mx, My, Tx e -Ty; 14) -N, Mx, -My, Tx e -Ty; 15) -N, -Mx, My, Tx e -Ty; 16) -N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 17) N, Mx, My, -Tx e Ty; 18) N, Mx, -My, -Tx e Ty; 19) N, -Mx, My, -Tx e Ty; 20) N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 21) -N, Mx, My, -Tx e Ty; 22) -N, Mx, -My, -Tx e Ty; 23) -N, -Mx, My, -Tx e Ty; 24) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 25) N, Mx, My, -Tx e -Ty; 26) N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 27) N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 28) N, -Mx, -My, -Tx e -Ty; 29) -N, Mx, My, -Tx e -Ty; 30) -N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 31) -N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 32) -N, -Mx, -My, -Tx e -Ty.</p>	

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)					
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,70	0,00	0,50
02	1,00	1,00	1,00	0,00	0,50
03	1,00	1,00	0,70	1,00	0,50
04	1,00	1,00	0,70	0,00	1,00

LEGENDA:
IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente					
IdComb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00
03	1,00	1,00	0,30	0,00	0,20

LEGENDA:
IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

IdComb Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang [°]	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	IrTmp	C.S.T.	RP	RH	ξ [%]
0	15	B	ca	X Y	[T + C] [T + C]	S	N	C	SI	NO	5

LEGENDA:

Ang Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.
NV Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
CD Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = Bassa - [ND] = Non Dissipativa - [-] = Nessuna.
MP Tipo di struttura sismo-resistente prevalente: [ca] = calcestruzzo armato - [caOld] = calcestruzzo armato esistente - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
Dir Direzione del sisma.
TS Tipologia della struttura:
 Cemento armato: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [P] = Pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti - [2P NC] = Due pareti per direzione non accoppiate - [P NC] = Pareti non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso - [PM] = Pendolo inverso intelaiate monopiano;
 Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano;
 Acciaio: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo inverso - [TT] = telaio con tamponature.
EcA Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
IrTmp Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
C.S.T. Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositati di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositati di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.
RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
ξ Coefficiente viscoso equivalente.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

Fattori di comportamento					
Dir	q	q₀	k_R	α_w/α₁	K_w
X	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Y	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Z	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

q Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).
q₀ Valore di base (comprensivo di K_w).
k_R Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza.
α_w/α₁ Rapporto di sovrarresistenza.
K_w Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T_r [t]	a_g/g	Amplif. Stratigrafica		F₀	T[*]_C [s]	T_B [s]	T_C [s]	T_D [s]
			S_s	C_c					
SLO	45	0,0387	1,500	1,541	2,480	0,313	0,161	0,482	1,755
SLD	75	0,0482	1,500	1,468	2,479	0,362	0,177	0,532	1,793
SLV	712	0,1057	1,500	1,324	2,665	0,496	0,219	0,656	2,023
SLC	1462	0,1291	1,487	1,297	2,752	0,527	0,228	0,683	2,116

LEGENDA:

T_r Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.
a_g/g Coefficiente di accelerazione al suolo.
S_s Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.
C_c Coefficienti di Amplificazione di T_c allo SLO/SLD/SLV/SLC.
F₀ Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.
T^{*}_C Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.
T_B Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.
T_C Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.
T_D Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	CTop	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
3	50	75	40.4239	15.0836	419	T1	1,00

LEGENDA:

CI Ed Classe dell'edificio

Lat. Latitudine geografica del sito.

Long. Longitudine geografica del sito.

Q_g Altitudine geografica del sito.

CTop Categoria topografica (Vedi NOTE).

S_T Coefficiente di amplificazione topografica.

NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

Categoria topografica.

T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$.

T2: Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$.

T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$.

T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[%]	[N]
X	182.827	78.602	78.601	78.602	78.601	100,00	104.398
Y	182.827	78.602	78.601	78.602	78.601	100,00	104.398
Z	182.827	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.

M_{Str} Massa complessiva della struttura.

M_{SLU} Massa eccitabile allo SLU.

M_{Ecc,SLU} Massa Eccitata dal sisma allo SLU.

M_{SLD} Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.

M_{Ecc,SLD} Massa Eccitata dal sisma allo SLD.

%T.M_{Ecc} Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.

ΣV_{Ed,SLU} Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	T	a _{g,0}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s²]	[m/s²]			[%]	[N-s²/m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,246	1,328	0,000	-70,082	-0,1074	6,25	4.912
SLU-Y	0,246	1,328	0,000	270,895	0,4151	93,36	73.384
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,246	1,760	0,000	-70,082	-0,1074	6,25	4.912
SLD-Y	0,246	1,760	0,000	270,895	0,4151	93,36	73.384
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,229	1,328	0,000	265,048	0,3530	89,38	70.251
SLU-Y	0,229	1,328	0,000	64,719	0,0862	5,33	4.189
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,229	1,760	0,000	265,048	0,3530	89,38	70.251
SLD-Y	0,229	1,760	0,000	64,719	0,0862	5,33	4.189
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,209	1,338	0,000	58,209	0,0643	4,31	3.388
SLU-Y	0,209	1,338	0,000	31,350	0,0346	1,25	983
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,209	1,760	0,000	58,209	0,0643	4,31	3.388
SLD-Y	0,209	1,760	0,000	31,350	0,0346	1,25	983
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,040	1,514	0,000	5,528	0,0002	0,04	31
SLU-Y	0,040	1,514	0,000	3,625	0,0001	0,02	13
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,040	0,945	0,000	5,528	0,0002	0,04	31
SLD-Y	0,040	0,945	0,000	3,625	0,0001	0,02	13
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,945	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,945	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,041	1,513	0,000	-0,484	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,041	1,513	0,000	3,945	0,0002	0,02	16
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,041	0,951	0,000	-0,484	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLD-Y	0,041	0,951	0,000	3,945	0,0002	0,02	16
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,951	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,951	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,036	1,518	0,000	-3,069	-0,0001	0,01	9
SLU-Y	0,036	1,518	0,000	3,501	0,0001	0,02	12
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,036	0,923	0,000	-3,069	-0,0001	0,01	9
SLD-Y	0,036	0,923	0,000	3,501	0,0001	0,02	12
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,923	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,923	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,027	1,527	0,000	0,409	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,027	1,527	0,000	1,813	0,0000	0,00	3
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,027	0,872	0,000	0,409	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,027	0,872	0,000	1,813	0,0000	0,00	3
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,872	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,872	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,044	1,510	0,000	-1,701	-0,0001	0,00	3
SLU-Y	0,044	1,510	0,000	0,723	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,044	0,968	0,000	-1,701	-0,0001	0,00	3
SLD-Y	0,044	0,968	0,000	0,723	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,968	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,968	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,020	1,535	0,000	-1,622	0,0000	0,00	3
SLU-Y	0,020	1,535	0,000	0,353	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,020	0,826	0,000	-1,622	0,0000	0,00	3
SLD-Y	0,020	0,826	0,000	0,353	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,826	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,826	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,021	1,533	0,000	1,456	0,0000	0,00	2
SLU-Y	0,021	1,533	0,000	0,151	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,021	0,834	0,000	1,456	0,0000	0,00	2
SLD-Y	0,021	0,834	0,000	0,151	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,834	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,834	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,024	1,531	0,000	1,160	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,024	1,531	0,000	0,033	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,024	0,850	0,000	1,160	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,024	0,850	0,000	0,033	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,850	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,850	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,016	1,538	0,000	0,955	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,016	1,538	0,000	0,109	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,016	0,807	0,000	0,955	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,016	0,807	0,000	0,109	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,807	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,807	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,019	1,535	0,000	-0,670	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,019	1,535	0,000	0,039	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,019	0,823	0,000	-0,670	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,019	0,823	0,000	0,039	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,823	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,823	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,012	1,543	0,000	0,192	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,012	1,543	0,000	-0,570	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,012	0,780	0,000	0,192	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,012	0,780	0,000	-0,570	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,780	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,780	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,009	1,545	0,000	-0,434	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,009	1,545	0,000	0,194	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,009	0,765	0,000	-0,434	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,009	0,765	0,000	0,194	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,765	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,765	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-

- LEGENDA:**
- Sptr** Spettro di risposta considerato.
- T** Periodo del Modo di vibrazione.
- a_{g,o}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.
- a_{g,v}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.
- Γ** Coefficiente di partecipazione.
- CM** Coefficiente modale del modo di vibrazione.
- %M.M** Percentuale di mobilitazione delle masse nel modo di vibrazione.
- M_{Ecc}** Massa Eccitata nel modo di vibrazione.
- SLU-X** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione X.
- SLU-Y** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Y.
- SLU-Z** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Z.
- SLD-X** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione X.
- SLD-Y** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Y.
- SLD-Z** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Z.
- Elast-X** Spettro Elastico per sisma in direzione X.
- Elast-Y** Spettro Elastico per sisma in direzione Y.
- Elast-Z** Spettro Elastico per sisma in direzione Z.

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{LV}	Descrizione	Z _{LV}	H _{LV}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str}	M _{L,SLU}	M _{L,SLD}		[m]	[m]	[m]	[m]
							[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]					
01	Piano Copertura	3,20	1,55	4,75	NO	NO	8.590	3.953	3.953	X	29,81	29,82	29,82	0,00
										Y	17,12	17,11	17,11	0,00
02	Piano Terra	0,00	3,20	3,20	NO	NO	99.230	74.651	74.651	X	29,44	29,46	29,46	29,42
										Y	17,39	17,40	17,40	17,70
03	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	75.006	75.006	75.006	X	29,67	29,67	29,67	-
										Y	17,40	17,40	17,40	-

- LEGENDA:**
- Id_{Lv}** Numero identificativo del livello o piano.
- Z_{Lv}** Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- H_{Lv}** Altezza del livello o piano.
- Q_{ex,lv}** Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
- PR** Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
- Rd_{Tmp}** In alternativa vedere tabella “Solai e Balconi” in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
- M_{L,Str}** Massa del piano valutata in condizioni statiche.
- M_{L,SLU}** Massa del piano valutata allo SLU.
- M_{L,SLD}** Massa del piano valutata allo SLD.
- G_{st}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
- G_{SLU}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
- G_{SLD}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
- R_{SLU}** Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

NODI

Nodi								
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	θ	
		[m]		[N/cm]	[N·m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	24,92	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	22,39		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00002	X	24,92	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	22,39		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00003	X	27,68	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	22,39		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00004	X	27,68	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	22,39		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00005	X	32,20	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	22,39		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	

								Nodi
IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00006	X	32,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	22,39		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00007	X	34,88	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	18,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00008	X	34,88	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	18,77		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00009	X	32,20	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	18,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00010	X	32,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	18,77		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00011	X	27,68	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	18,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00012	X	27,68	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	18,77		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00013	X	24,92	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	18,77		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00014	X	24,92	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	18,77		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00015	X	24,92	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	13,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00016	X	24,92	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	13,00		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00017	X	27,68	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	13,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00018	X	27,68	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	13,00		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00019	X	32,20	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	13,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00020	X	32,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	13,00		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00021	X	34,88	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	13,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00022	X	34,88	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	13,00		-	-	-	-	
	Z	3,20		-	-	-	-	
00023	X	28,92	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	16,54		-	-	-	-	
	Z	4,75		-	-	-	-	
00024	X	28,91	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	18,77		-	-	-	-	
	Z	4,75		-	-	-	-	
00025	X	29,68	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	15,86		-	-	-	-	
	Z	4,49		-	-	-	-	
00026	X	32,32	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	15,87		-	-	-	-	
	Z	4,50		-	-	-	-	

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.

X, Y, Z Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.

V. ex Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.

Rs, R_θ Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: Rs indica i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre R_θ indica i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

S, Θ Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: S indica i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre Θ indica i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

Clc Fnd [Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz.	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Copertura					Travata: Piano Copertura													
Trave Legno 3a-4a	2,22	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00	1	00	00	2,22	4,53	4,53	NO	-

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Trave Legno 1-3a	5,45	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	23 00 16	24 00 23	5,57	3,01	4,54	NO	-
Trave Legno 1a-3a	1,05	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	25 00 00	23 00 00	1,05	4,29	4,54	NO	-
Trave Legno 1a-2a	2,64	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	25 00 26	26 00 00	2,64	4,28	4,28	NO	-
Trave Legno 4-2a	4,04	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	22 00 26	26 00 00	4,06	2,99	4,29	NO	-
Trave Legno 4a-9	5,63	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	24 00 02	02 00 00	5,61	4,54	2,98	NO	-
Trave Legno 4a-11	5,12	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	24 00 06	06 00 00	5,13	4,54	2,99	NO	-
Trave Legno 1a-7	4,06	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	25 00 10	10 00 00	4,06	4,29	3,00	NO	-
Trave Legno 2a-8	4,08	003	■	20x44(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		3 00 3	1	26 00 08	08 00 00	4,07	4,29	2,98	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-2-3-4													
Trave 1-2	2,46	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 16	00 18	2,76	3,00	3,00	NO	-
Trave 2-3	4,23	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 18	00 20	4,53	3,00	3,00	NO	-
Trave 3-4	2,37	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 20	00 22	2,67	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 5-6-7-8													
Trave 5-6	2,46	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 14	00 12	2,76	3,00	3,00	NO	-
Trave 6-7	4,23	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 12	00 10	4,53	3,00	3,00	NO	-
Trave 7-8	2,37	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 10	00 08	2,67	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 9-10-11													
Trave 9-10	2,46	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 04	2,76	3,00	3,00	NO	-
Trave 10-11	4,23	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 00	00 06	4,53	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-5-9													
Trave 1-5	5,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 16	00 14	5,77	3,00	3,00	NO	-
Trave 5-9	3,32	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 14	00 02	3,62	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 2-6-10													
Trave 2-6	5,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 18	00 12	5,77	3,00	3,00	NO	-
Trave 6-10	3,32	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 12	00 04	3,62	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 3-7-11													
Trave 3-7	5,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 20	00 10	5,77	3,00	3,00	NO	-
Trave 7-11	3,32	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 10	00 06	3,62	3,00	3,00	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 4-8													
Trave 4-8	5,47	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 22	00 08	5,77	3,00	3,00	NO	-

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- L_{Li}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- Tp

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- Stz

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
- Note

Nota relativa alla verifica di deformabilità delle travi in acciaio e in legno.
Se presente "elemento a sbalzo" = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola; altrimenti la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata-appoggiata.
- M_{tr}

Identificativo del materiale.
- AA/CIS

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio:
Aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo";
Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
- Nd_i

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Nd_f

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Dis_{i-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI}

Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Pr/Sc

Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

TRAVI DI FONDAZIONE

Travi di fondazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione			Rtz	V. Int.		B _{beam}	M _{trl}	Id _{Ter}	AA	Nd _i	Nd _f	Di _{Si-j}	Q _{LLI,i}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		Id _{Sz}	TP	Label		Iniz.	Fin.											
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]			
Fondazione					Travata: Trave 1-2-3-4													
Trave 1-2	2,46	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0015	0017	2,76	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 2-3	4,23	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0017	0019	4,53	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 3-4	2,37	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0019	0021	2,67	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 7-8													
Trave 7-8	2,37	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0009	0007	2,67	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 9-10-11													
Trave 9-10	2,46	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0001	0003	2,76	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 10-11	4,23	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0003	0005	4,53	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 1-5-9													
Trave 1-5	5,47	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0015	0013	5,77	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 5-9	3,32	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0013	0001	3,62	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 2-6-10													
Trave 2-6	5,47	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0017	0011	5,77	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 6-10	3,32	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0011	0003	3,62	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 4-8													
Trave 4-8	5,47	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0021	0007	5,77	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 7-11													
Trave 7-11	3,32	002	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0009	0005	3,62	-0,49	SI	0,405	1,000

LEGENDA:

- Id_{Tr}**

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- L_{Li}**

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}**

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- TP**

Tipo di sezione.
- Label**

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz**

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.**

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- B_{beam}**

[SI] = Nella valutazione della superficie di contatto con il terreno della trave di fondazione, non si considera la presenza del "magrone" aggettante rispetto alla base della sezione
- M_{trl}**

Identificativo del materiale.
- Id_{Ter}**

Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
- AA**

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
- Nd_i**

Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
- Nd_f**

Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
- Di_{Si-j}**

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI,i}**

Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd**

[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- C_{rid,v}**

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale
- C_{rid,h}**

Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale

PILASTRI

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Sezione				V. Int.		M _{trl}	AA/CI S	Nod		Disi-j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
001	02	2,78	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0015	0016	3,20	0,00	2,78	NO	-
002	02	2,80	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0017	0018	3,20	0,00	2,80	NO	-
003	02	2,80	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0019	0020	3,20	0,00	2,80	NO	-
004	02	2,76	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0021	0022	3,20	0,00	2,76	NO	-
005	02	2,80	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0013	0014	3,20	0,00	2,80	NO	-
006	02	2,80	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0011	0012	3,20	0,00	2,80	NO	-
007	02	2,77	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0009	0010	3,20	0,00	2,77	NO	-
008	02	2,74	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0007	0008	3,20	0,00	2,74	NO	-
009	02	2,75	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0001	0002	3,20	0,00	2,75	NO	-
010	02	2,80	004	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0003	0004	3,20	0,00	2,80	NO	-
011	02	2,75	004	▤	30x30	90,0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0005	0006	3,20	0,00	2,75	NO	-

Pilastri																	
N _{id}	L _v	L _{LI}	Sezione			V. Int.			Mtrl	AA/CI S	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/Sc
		[m]	Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.	[m]	Inf.	Sup.		
						[°ssdc]								[m]	[m]		
						0											

LEGENDA:

- N_{id}

Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- L_v

Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- L_{LI}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Id_{Sz}

Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
- TP

Tipo di sezione.
- Label

Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- Rtz

Angolo di rotazione della sezione.
- V. Int.

Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
- Mtrl

Identificativo del materiale.
- AA/CIS

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio:
 Aggressività dell'ambiente:
 [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo";
 Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.
- Nod

Identificativo del nodo nella relativa tabella.
- Dis_{i-j}

Distanza tra il nodo iniziale e finale.
- Q_{LLI}

Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
- Clc Fnd

[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
- Pr/Sc

Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi													
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt N	Rpt b	PR	I
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]		
Piano Copertura													
001	10-9-4a-11	12,29	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
002	4a-9-5-1-3a	23,41	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
003	7-11-4a-3a-1a	11,06	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
004	8-2a-4	6,02	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
005	2a-8-7-1a	7,05	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
006	1a-3a-1-2-3-4-2a	20,28	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I
Piano Terra													
007	10-9-5-6	8,17	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
008	5-1-2-6	13,45	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
009	7-6-2-3	23,12	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
010	10-6-7-11	14,04	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
011	7-3-4-8	12,98	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
Fondazione													
Piano Copertura													
Piano Terra													
Fondazione													

LEGENDA:

- Id_{EIm}

Identificativo dell'elemento strutturale.
- A_{EI}

Superficie elemento.
- Sp

Spessore dell'elemento.
- B_{tr}

Larghezza dell'anima del travetto.
- TA

[SI] = Solaio realizzato con travetti accoppiati.
- B_{pg}

Larghezza della Pignatta.
- Sp_{s,sup}

Spessore della soletta superiore.
- Sp_{s,inf}

Spessore della soletta inferiore.
- PR

Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
- I

In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
- Rpt/n

[O]: Solaio orizzontale; [I]: Solaio inclinato.
- Rpt/b

Numero di rompitratte.
- Larghezza rompitratte.

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi						
				V. ex	R _{S,X}	R _{S,Y}	R _{S,Z}	R _{θ,X}	R _{θ,Y}	R _{θ,Z}	S _X	S _Y	S _Z	θ _X	θ _Y	θ _Z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1																
001	24,9 2	16,6 4	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	27,6 8	16,6 4	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2																
001	26,6 9	18,7 7	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	26,6 9	22,3 9	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3																
001	27,6 8	20,1 1	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	32,2	20,1	3,20	Cerniera	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno								Cedimenti Impressi				
				V. ex	R _{s,x}	R _{s,y}	R _{s,z}	R _{θ,x}	R _{θ,y}	R _{θ,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	0	1		Solaio												
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.4																
001	30,6 7	13,0 0	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	30,6 7	18,7 7	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.5																
001	32,2 0	16,7 9	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	34,8 8	16,7 9	3,20	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- Id_{sol}** Numero identificativo del nodo per il calcolo dei solai.
- V. ex** Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
- X, Y, Z** Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
- R_{s,x}, R_{s,y}, R_{s,z}** Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
- R_{θ,x}, R_{θ,y}, R_{θ,z}**
- S_x, S_y, S_z** Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
- Θ_x, Θ_y, Θ_z**

SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO

Solai - Sezioni di calcolo														
Id _{Cmp}	L _{cmp} [cm]	Id _{sol}	Mtrl	Id _{Nd,i}	Id _{Nd,f}	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B	H	t _w	L _{FP,i}	L _{FP,j}
										[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,46	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 2-1	3,32	0001	001	0002	0001	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	4,23	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	10	10
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.4					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 2-1	5,47	0001	001	0002	0001	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	25	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.5					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,37	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15

LEGENDA:

- Id_{cmp}** Identificativo della campata.
- L_{cmp}** Luce libera della campata.
- Id_{sol}** Numero identificativo del solaio, nella relativa tabella.
- Mtrl** Identificativo del materiale.
- Id_{Nd,i/j}** Identificativo del nodo iniziale/finale della campata nella tabella "Solai - Nodi".
- V. Int_{i/f}** Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi iniziale e finale della campata, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli Assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli Assi 1, 2 e 3. Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è Presente o Assente.
- Tp** Tipo di sezione.
- Label** Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
- B** Larghezza travetto.
- H** Altezza travetto.
- t_w** Spessore anima.
- L_{FP,i}** Larghezza della fascia piena all'estremo iniziale della campata.
- L_{FP,j}** Larghezza della fascia piena all'estremo finale della campata.
- BR** [SI] = Calcolo eseguito utilizzando i "Braccetti Rigidi".

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	
Nodo 00002										
C	CR001	001	G	0	0	-5	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-11	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-9	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-13	0	0	0	
Nodo 00004										
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0	
Nodo 00006										
C	CR001	001	G	0	0	-2	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-4	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-3	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-4	0	0	0	
Nodo 00010										
C	CR001	001	G	0	0	-88	0	0	0	
C	CR002	002	G	0	0	-176	0	0	0	
C	CR003	004	G	0	0	-147	0	0	0	
C	CR004	005	G	0	0	-211	0	0	0	
C	CR001	001	G	0	0	-30	0	0	0	

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)									
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
C	CR002	002	G	0	0	-61	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-51	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-73	0	0	0
Nodo 00014									
C	CR001	001	G	0	0	-88	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-176	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-147	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-211	0	0	0
C	CR001	001	G	0	0	-28	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-56	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-46	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-67	0	0	0
C	CR001	001	G	0	0	-63	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-126	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-105	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-151	0	0	0
Nodo 00016									
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0
Nodo 00020									
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-1	0	0	0
Nodo 00022									
C	CR001	001	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-1	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-2	0	0	0
Nodo 00025									
C	CR001	001	G	0	0	-4	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-8	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-6	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-9	0	0	0

LEGENDA:

TC Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.

C Descrizione del carico:

CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve)

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

SR Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.

F_x, F_y, F_z Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

M_x, M_y, M_z Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
Nodo 00001							
CR001	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR002	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR003	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR004	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR005	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR006	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR007	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR008	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR009	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR010	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR011	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR012	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR013	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR014	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR015	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR016	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR017	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR018	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR019	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR020	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR021	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR022	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR023	-	-8.235	4.270	28.371	-6.852	-13.316	-837
CR024	-	-7.465	-2.141	27.491	2.833	-12.322	-833
CR025	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR026	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR027	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR028	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR029	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315
CR030	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR031	-	13.739	2.053	35.431	-4.025	18.012	-315

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR032	-	14.509	-4.358	34.551	5.660	19.006	-311
CR033	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR034	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR035	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR036	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR037	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR038	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR039	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR040	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR041	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR042	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR043	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR044	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR045	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR046	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR047	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR048	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR049	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR050	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR051	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR052	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR053	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR054	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR055	-	7.717	-11.062	31.053	15.967	9.203	-489
CR056	-	1.126	-10.397	28.935	15.120	-195	-645
CR057	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR058	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR059	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR060	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR061	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR062	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
CR063	-	5.148	10.309	33.987	-16.312	5.885	-503
CR064	-	-1.443	10.974	31.869	-17.159	-3.513	-659
Nodo 00003							
CR001	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR002	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR003	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR004	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR005	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR006	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR007	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR008	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR009	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR010	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR011	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR012	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR013	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR014	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR015	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR016	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR017	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR018	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR019	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR020	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR021	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR022	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR023	-	-11.497	-556	54.871	-795	-16.588	-155
CR024	-	-10.826	-7.020	60.315	9.008	-15.680	-131
CR025	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR026	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR027	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR028	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR029	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR030	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR031	-	9.522	132	63.803	-1.992	14.032	-13
CR032	-	10.193	-6.332	69.247	7.811	14.940	11
CR033	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR034	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR035	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR036	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR037	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR038	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR039	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR040	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR041	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR042	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR043	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR044	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR045	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR046	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR047	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR048	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR049	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR050	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR051	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR052	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR053	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR054	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR055	-	3.620	-14.115	72.473	19.669	5.284	-11
CR056	-	-2.685	-14.322	69.793	20.028	-3.901	-53
CR057	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR058	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR059	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR060	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR061	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR062	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
CR063	-	1.381	7.434	54.325	-13.012	2.253	-91
CR064	-	-4.924	7.227	51.645	-12.653	-6.932	-133
Nodo 00005							
CR001	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR002	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR003	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR004	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR005	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR006	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR007	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR008	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR009	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR010	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR011	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR012	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR013	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR014	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR015	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR016	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR017	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR018	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR019	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR020	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR021	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR022	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR023	-	-12.994	-6.725	56.627	6.422	-17.504	-828
CR024	-	-12.323	-13.446	59.555	16.520	-17.025	-846
CR025	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR026	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR027	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR028	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR029	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR030	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR031	-	7.405	-3.728	49.421	3.912	12.249	-632
CR032	-	8.076	-10.449	52.349	14.010	12.728	-650
CR033	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR034	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR035	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR036	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR037	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR038	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR039	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR040	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR041	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR042	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR043	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR044	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR045	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR046	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR047	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR048	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR049	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR050	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR051	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR052	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR053	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR054	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR055	-	1.720	-19.337	58.288	26.669	2.876	-741
CR056	-	-4.401	-20.237	60.450	27.421	-6.050	-799
CR057	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR058	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR059	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR060	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR061	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR062	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
CR063	-	-517	3.063	48.526	-6.989	1.274	-679
CR064	-	-6.638	2.163	50.688	-6.237	-7.652	-737
Nodo 00007							
CR001	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR002	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR003	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR004	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR005	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR006	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR007	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR008	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR009	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR010	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR011	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR012	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR013	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR014	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR015	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR016	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR017	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR018	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR019	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR020	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR021	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR022	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR023	-	-14.157	-6.500	54.583	4.989	-20.317	-252
CR024	-	-13.085	-12.855	54.383	14.660	-19.423	-222
CR025	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR026	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR027	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR028	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR029	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR030	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR031	-	7.201	-4.487	51.157	3.198	10.571	30
CR032	-	8.273	-10.842	50.957	12.869	11.465	60
CR033	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR034	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR035	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR036	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR037	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR038	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR039	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR040	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR041	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR042	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR043	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR044	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR045	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR046	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR047	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR048	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR049	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR050	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR051	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR052	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR053	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR054	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR055	-	2.047	-18.964	51.922	24.780	1.696	-3
CR056	-	-4.360	-19.567	52.950	25.317	-7.571	-87
CR057	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR058	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR059	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR060	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR061	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR062	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
CR063	-	-1.524	2.225	52.590	-7.459	-1.281	-105
CR064	-	-7.931	1.622	53.618	-6.922	-10.548	-189
Nodo 00009							
CR001	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR002	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR003	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR004	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR005	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR006	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR007	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR008	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR009	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR010	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR011	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR012	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR013	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR014	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR015	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR016	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR017	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR018	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR019	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR020	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR021	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR022	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR023	-	-18.285	-3.814	120.391	3.937	-24.531	222
CR024	-	-17.651	-11.300	131.373	14.847	-24.047	260
CR025	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR026	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR027	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR028	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR029	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR030	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR031	-	3.357	-2.210	97.289	2.747	6.725	266
CR032	-	3.991	-9.696	108.271	13.657	7.209	304
CR033	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR034	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR035	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR036	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR037	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR038	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR039	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR040	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR041	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR042	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR043	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR044	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR045	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR046	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR047	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR048	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR049	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR050	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR051	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR052	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR053	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR054	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR055	-	-2.845	-18.994	129.170	26.801	-3.166	335
CR056	-	-9.337	-19.475	136.100	27.157	-12.543	321
CR057	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR058	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR059	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR060	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR061	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR062	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
CR063	-	-4.957	5.965	92.562	-9.563	-4.779	205
CR064	-	-11.449	5.484	99.492	-9.207	-14.156	191
Nodo 00011							
CR001	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR002	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR003	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR004	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR005	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR006	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR007	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR008	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR009	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR010	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR011	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR012	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR013	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR014	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR015	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR016	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR017	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR018	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR019	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR020	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR021	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR022	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR023	-	-6.366	-203	163.958	-1.184	-11.272	-244
CR024	-	-6.108	-7.247	161.556	9.258	-10.882	-290
CR025	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR026	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR027	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR028	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR029	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR030	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR031	-	12.732	897	149.012	-2.858	15.566	-156
CR032	-	12.990	-6.147	146.610	7.584	15.956	-202
CR033	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR034	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR035	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR036	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR037	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR038	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR039	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR040	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR041	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR042	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR043	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR044	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR045	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR046	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR047	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR048	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR049	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR050	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR051	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR052	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR053	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR054	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR055	-	6.605	-14.753	149.038	20.351	7.016	-287
CR056	-	877	-15.083	153.522	20.853	-1.036	-313
CR057	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR058	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR059	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR060	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR061	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR062	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
CR063	-	5.747	8.733	157.046	-14.453	5.720	-133
CR064	-	19	8.403	161.530	-13.951	-2.332	-159
Nodo 00013							
CR001	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR002	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR003	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR004	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR005	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR006	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR007	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR008	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR009	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR010	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR011	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR012	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR013	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR014	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR015	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR016	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR017	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR018	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR019	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR020	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR021	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR022	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR023	-	-9.423	-2.470	58.540	429	-13.947	-66
CR024	-	-9.190	-8.813	59.514	10.111	-13.584	-80
CR025	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR026	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR027	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR028	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR029	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR030	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR031	-	8.562	-1.035	83.440	-1.749	11.780	-20
CR032	-	8.795	-7.378	84.414	7.933	12.143	-34
CR033	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR034	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR035	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR036	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR037	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR038	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR039	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR040	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR041	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR042	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR043	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR044	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR045	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR046	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR047	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR048	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR049	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR050	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR051	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR052	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR053	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR054	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR055	-	2.773	-15.279	76.836	19.992	3.562	-67
CR056	-	-2.622	-15.711	69.366	20.646	-4.156	-81
CR057	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR058	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR059	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR060	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR061	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR062	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
CR063	-	1.994	5.863	73.588	-12.284	2.352	-19
CR064	-	-3.401	5.431	66.118	-11.630	-5.366	-33
Nodo 00015							
CR001	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR002	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR003	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR004	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR005	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR006	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR007	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR008	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR009	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR010	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR011	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR012	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR013	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR014	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR015	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR016	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR017	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR018	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR019	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR020	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR021	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR022	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR023	-	-7.369	11.664	43.800	-12.648	-11.947	121
CR024	-	-7.241	6.173	44.510	-3.916	-11.846	41
CR025	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR026	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR027	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR028	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR029	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR030	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR031	-	13.575	12.617	56.062	-14.548	19.112	291
CR032	-	13.703	7.126	56.772	-5.816	19.213	211
CR033	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR034	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR035	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR036	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR037	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR038	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR039	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR040	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR041	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR042	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR043	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR044	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR045	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR046	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR047	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR048	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR049	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR050	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR051	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR052	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR053	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR054	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR055	-	6.521	387	53.309	5.037	8.459	59
CR056	-	238	101	49.631	5.607	-858	9
CR057	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR058	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR059	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR060	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR061	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR062	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
CR063	-	6.096	18.689	50.941	-24.071	8.124	323
CR064	-	-187	18.403	47.263	-23.501	-1.193	273
Nodo 00017							
CR001	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR002	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR003	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR004	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR005	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR006	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR007	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR008	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR009	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR010	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR011	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR012	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR013	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR014	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR015	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR016	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR017	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR018	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR019	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR020	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR021	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR022	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR023	-	-5.237	10.695	91.870	-11.120	-9.987	-384
CR024	-	-5.151	5.052	87.540	-2.177	-9.846	-392
CR025	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR026	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR027	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR028	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR029	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR030	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR031	-	16.549	12.044	102.660	-13.081	22.138	-214
CR032	-	16.635	6.401	98.330	-4.138	22.279	-222
CR033	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR034	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR035	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR036	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR037	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR038	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR039	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR040	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR041	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR042	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR043	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR044	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR045	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR046	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR047	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR048	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR049	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR050	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR051	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR052	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR053	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR054	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR055	-	9.109	-654	89.502	6.982	11.199	-291
CR056	-	2.573	-1.058	86.266	7.570	1.561	-341
CR057	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR058	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR059	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR060	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR061	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR062	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
CR063	-	8.825	18.154	103.934	-22.828	10.731	-265
CR064	-	2.289	17.750	100.698	-22.240	1.093	-315
Nodo 00019							
CR001	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR002	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR003	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR004	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR005	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR006	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR007	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR008	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR009	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR010	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR011	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR012	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR013	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR014	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR015	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR016	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR017	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR018	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR019	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR020	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR021	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR022	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR023	-	-13.981	10.958	102.701	-9.957	-18.351	-39
CR024	-	-13.897	5.938	96.051	-2.075	-18.241	-79
CR025	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR026	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR027	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR028	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR029	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR030	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR031	-	8.015	11.178	96.185	-10.267	14.019	71
CR032	-	8.099	6.158	89.535	-2.385	14.129	31
CR033	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR034	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR035	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR036	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR037	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR038	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR039	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR040	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR041	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR042	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR043	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR044	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR045	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR046	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR047	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR048	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR049	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR050	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR051	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR052	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR053	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR054	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR055	-	499	224	84.059	6.922	2.927	-55
CR056	-	-6.099	158	86.013	7.015	-6.784	-87
CR057	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR058	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR059	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR060	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR061	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR062	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
CR063	-	217	16.958	106.223	-19.357	2.562	79
CR064	-	-6.381	16.892	108.177	-19.264	-7.149	47
Nodo 00021							
CR001	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR002	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR003	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR004	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR005	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR006	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR007	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR008	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR009	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR010	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR011	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR012	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR013	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR014	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR015	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR016	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR017	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR018	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR019	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR020	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR021	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR022	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR023	-	-9.823	11.921	54.227	-12.115	-14.247	727
CR024	-	-9.264	6.042	51.473	-2.967	-13.690	771
CR025	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR026	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR027	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR028	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR029	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR030	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR031	-	11.550	12.156	44.169	-12.461	17.270	765
CR032	-	12.109	6.277	41.415	-3.313	17.827	809
CR033	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR034	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR035	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR036	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR037	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR038	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR039	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR040	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR041	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR042	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR043	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR044	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR045	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR046	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR047	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR048	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR049	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR050	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR051	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR052	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR053	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR054	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR055	-	5.280	-665	41.723	7.479	7.447	846
CR056	-	-1.131	-735	44.741	7.583	-2.008	834
CR057	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR058	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR059	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR060	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR061	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR062	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690
CR063	-	3.417	18.933	50.901	-23.011	5.588	702
CR064	-	-2.994	18.863	53.919	-22.907	-3.867	690

LEGENDA:

C Descrizione del carico:

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CR001= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR002= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR003= + Carico

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR004= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR005= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR006= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR007= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR008= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR009= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR010= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR011= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR012= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR013= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR014= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR015= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR016= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR017= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR018= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR019= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR020= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR021= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR022= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR023= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR024= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR025= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR026= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR027= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR028= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR029= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR030= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR031= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR032= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR033= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR034= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR035= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR036= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR037= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR038= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR039= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR040= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR041= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR042= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR043= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR044= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR045= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR046= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR047= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR048= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR049= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR050= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR051= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR052= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR053= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR054= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR055= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR056= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR057= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR058= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR059= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR060= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR061= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR062= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR063= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR064= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx)							
F _x , F _y , F _z	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".						
M _x , M _y	Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.						
M _z							
F _x , F _y	Sono amplificati con γ _{rd} pari a 1,1 in CD"B" e 1,3 in CD"A".						
M _x , M _y							

CARICHI SULLE TRAVI

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura						Trave: Trave Legno 3a-4a		Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,57	0	0	-105	0	-	-	0,05	0	0	-200	0
L	CR002	002	G	0,57	0	0	-209	0	-	-	0,05	0	0	-401	0
L	CR003	004	G	0,57	0	0	-174	0	-	-	0,05	0	0	-334	0
L	CR004	005	G	0,57	0	0	-250	0	-	-	0,05	0	0	-480	0
L	CR001	001	G	0,05	0	0	0	0	-	-	1,65	0	0	-105	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	0	0	-	-	1,65	0	0	-209	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	0	0	-	-	1,65	0	0	-174	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	0	0	-	-	1,65	0	0	-250	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-60	0	-	-	0,05	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-50	0	-	-	0,05	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	-72	0	-	-	0,05	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,05	0	0	-609	0	-	-	0,04	0	0	-607	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-1.218	0	-	-	0,04	0	0	-1.214	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-1.015	0	-	-	0,04	0	0	-1.012	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	-1.458	0	-	-	0,04	0	0	-1.453	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-60	0	-	-	0,04	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-50	0	-	-	0,04	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	-72	0	-	-	0,04	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura						Trave: Trave Legno 1-3a		Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,05	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-398	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-796	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-664	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-953	0
L	CR002	002	G	0,05	0	0	-60	0	-	-	0,04	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,05	0	0	-50	0	-	-	0,04	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,05	0	0	-72	0	-	-	0,04	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	4,43	0	0	-144	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR002	002	G	4,43	0	0	-288	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR003	004	G	4,43	0	0	-240	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR004	005	G	4,43	0	0	-344	0	-	-	0,09	0	0	0	0
L	CR001	001	G	4,41	0	0	-148	0	-	-	1,02	0	0	-144	0
L	CR002	002	G	4,41	0	0	-296	0	-	-	1,02	0	0	-288	0
L	CR003	004	G	4,41	0	0	-247	0	-	-	1,02	0	0	-240	0
L	CR004	005	G	4,41	0	0	-354	0	-	-	1,02	0	0	-344	0
L	CR001	001	G	0,34	0	0	-1.018	0	-	-	1,05	0	0	-432	0
L	CR002	002	G	0,34	0	0	-2.036	0	-	-	1,05	0	0	-864	0
L	CR003	004	G	0,34	0	0	-1.697	0	-	-	1,05	0	0	-720	0
L	CR004	005	G	0,34	0	0	-2.437	0	-	-	1,05	0	0	-1.034	0
L	CR001	001	G	0,33	0	0	-729	0	-	-	5,12	0	0	-1.018	0
L	CR002	002	G	0,33	0	0	-1.458	0	-	-	5,12	0	0	-2.036	0
L	CR003	004	G	0,33	0	0	-1.215	0	-	-	5,12	0	0	-1.697	0
L	CR004	005	G	0,33	0	0	-1.745	0	-	-	5,12	0	0	-2.437	0
L	CR001	001	G	0,31	0	0	-246	0	-	-	5,13	0	0	-729	0
L	CR002	002	G	0,31	0	0	-492	0	-	-	5,13	0	0	-1.458	0
L	CR003	004	G	0,31	0	0	-410	0	-	-	5,13	0	0	-1.215	0
L	CR004	005	G	0,31	0	0	-589	0	-	-	5,13	0	0	-1.745	0
L	CR002	002	G	0,30	0	0	-60	0	-	-	0,09	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,30	0	0	-50	0	-	-	0,09	0	0	-50	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR004	005	G	0,30	0	0	-72	0	-	-	0,09	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-3a			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,09	0	0	-59	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,09	0	0	-119	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,09	0	0	-99	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,09	0	0	-142	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,09	0	0	-60	0	-	-	0,04	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,09	0	0	-50	0	-	-	0,04	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,09	0	0	-72	0	-	-	0,04	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-139	0	-	-	0,10	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-278	0	-	-	0,10	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-232	0	-	-	0,10	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-333	0	-	-	0,10	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-60	0	-	-	0,09	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-50	0	-	-	0,09	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-72	0	-	-	0,09	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-2a			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,21	0	0	0	0	-	-	0,05	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,21	0	0	0	0	-	-	0,05	0	0	-2	0
L	CR003	004	G	0,21	0	0	0	0	-	-	0,05	0	0	-2	0
L	CR004	005	G	0,21	0	0	0	0	-	-	0,05	0	0	-3	0
L	CR002	002	G	0,21	0	0	-60	0	-	-	0,05	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,21	0	0	-50	0	-	-	0,05	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,21	0	0	-72	0	-	-	0,05	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,05	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-6	0	-	-	0,05	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-5	0	-	-	0,05	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-7	0	-	-	0,05	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-60	0	-	-	0,05	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-50	0	-	-	0,05	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-72	0	-	-	0,05	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 4-2a			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,45	0	0	-518	0	-	-	0,11	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,45	0	0	-1.037	0	-	-	0,11	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,45	0	0	-864	0	-	-	0,11	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,45	0	0	-1.240	0	-	-	0,11	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,45	0	0	-60	0	-	-	0,11	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,45	0	0	-50	0	-	-	0,11	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,45	0	0	-72	0	-	-	0,11	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	3,98	0	0	-295	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	3,98	0	0	-590	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR003	004	G	3,98	0	0	-492	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR004	005	G	3,98	0	0	-706	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR001	001	G	0,06	0	0	-1.058	0	-	-	0,06	0	0	-449	0
L	CR002	002	G	0,06	0	0	-2.117	0	-	-	0,06	0	0	-898	0
L	CR003	004	G	0,06	0	0	-1.764	0	-	-	0,06	0	0	-748	0
L	CR004	005	G	0,06	0	0	-2.533	0	-	-	0,06	0	0	-1.075	0
L	CR002	002	G	0,06	0	0	-60	0	-	-	0,04	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,06	0	0	-50	0	-	-	0,04	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,06	0	0	-72	0	-	-	0,04	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 4a-9			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,10	0	0	-409	0	-	-	0,06	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,10	0	0	-818	0	-	-	0,06	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,10	0	0	-682	0	-	-	0,06	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,10	0	0	-979	0	-	-	0,06	0	0	0	0
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-414	0	-	-	5,52	0	0	-409	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-828	0	-	-	5,52	0	0	-818	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-690	0	-	-	5,52	0	0	-682	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-991	0	-	-	5,52	0	0	-979	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-60	0	-	-	0,06	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-50	0	-	-	0,06	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-72	0	-	-	0,06	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	5,06	0	0	-236	0	-	-	0,55	0	0	0	0
L	CR002	002	G	5,06	0	0	-473	0	-	-	0,55	0	0	0	0
L	CR003	004	G	5,06	0	0	-394	0	-	-	0,55	0	0	0	0
L	CR004	005	G	5,06	0	0	-565	0	-	-	0,55	0	0	0	0
L	CR001	001	G	5,00	0	0	-741	0	-	-	0,57	0	0	-236	0
L	CR002	002	G	5,00	0	0	-1.482	0	-	-	0,57	0	0	-473	0
L	CR003	004	G	5,00	0	0	-1.235	0	-	-	0,57	0	0	-394	0
L	CR004	005	G	5,00	0	0	-1.773	0	-	-	0,57	0	0	-565	0
L	CR001	001	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,63	0	0	-741	0
L	CR002	002	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,63	0	0	-1.482	0
L	CR003	004	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,63	0	0	-1.235	0
L	CR004	005	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,63	0	0	-1.773	0
L	CR002	002	G	0,11	0	0	-60	0	-	-	0,55	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,11	0	0	-50	0	-	-	0,55	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,11	0	0	-72	0	-	-	0,55	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 4a-11			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	2,82	0	0	-374	0	-	-	0,48	0	0	0	0
L	CR002	002	G	2,82	0	0	-749	0	-	-	0,48	0	0	0	0
L	CR003	004	G	2,82	0	0	-624	0	-	-	0,48	0	0	0	0
L	CR004	005	G	2,82	0	0	-896	0	-	-	0,48	0	0	0	0
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-375	0	-	-	2,30	0	0	-374	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-750	0	-	-	2,30	0	0	-749	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-625	0	-	-	2,30	0	0	-624	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-898	0	-	-	2,30	0	0	-896	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-60	0	-	-	0,48	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-50	0	-	-	0,48	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-72	0	-	-	0,48	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,10	0	0	0	0	-	-	0,06	0	0	-731	0
L	CR002	002	G	0,10	0	0	0	0	-	-	0,06	0	0	-1.462	0
L	CR003	004	G	0,10	0	0	0	0	-	-	0,06	0	0	-1.219	0
L	CR004	005	G	0,10	0	0	0	0	-	-	0,06	0	0	-1.750	0
L	CR002	002	G	0,10	0	0	-60	0	-	-	0,06	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,10	0	0	-50	0	-	-	0,06	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,10	0	0	-72	0	-	-	0,06	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-7			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,94	0	0	-375	0	-	-	0,33	0	0	-374	0
L	CR002	002	G	0,94	0	0	-750	0	-	-	0,33	0	0	-749	0
L	CR003	004	G	0,94	0	0	-625	0	-	-	0,33	0	0	-624	0
L	CR004	005	G	0,94	0	0	-898	0	-	-	0,33	0	0	-896	0
L	CR001	001	G	0,08	0	0	-196	0	-	-	3,12	0	0	-375	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-392	0	-	-	3,12	0	0	-750	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-326	0	-	-	3,12	0	0	-625	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-469	0	-	-	3,12	0	0	-898	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-60	0	-	-	0,33	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-50	0	-	-	0,33	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-72	0	-	-	0,33	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,22	0	0	-265	0	-	-	0,00	0	0	-268	0
L	CR002	002	G	0,22	0	0	-531	0	-	-	0,00	0	0	-537	0
L	CR003	004	G	0,22	0	0	-442	0	-	-	0,00	0	0	-447	0
L	CR004	005	G	0,22	0	0	-635	0	-	-	0,00	0	0	-642	0
L	CR001	001	G	0,20	0	0	0	0	-	-	3,84	0	0	-265	0
L	CR002	002	G	0,20	0	0	0	0	-	-	3,84	0	0	-531	0
L	CR003	004	G	0,20	0	0	0	0	-	-	3,84	0	0	-442	0
L	CR004	005	G	0,20	0	0	0	0	-	-	3,84	0	0	-635	0
L	CR002	002	G	0,20	0	0	-60	0	-	-	0,00	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,20	0	0	-50	0	-	-	0,00	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,20	0	0	-72	0	-	-	0,00	0	0	-72	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 2a-8			Peso proprio			-308	
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-264	0	-	-	0,07	0	0	-267	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-528	0	-	-	0,07	0	0	-534	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-440	0	-	-	0,07	0	0	-445	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-632	0	-	-	0,07	0	0	-639	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-60	0	-	-	0,07	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-50	0	-	-	0,07	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-72	0	-	-	0,07	0	0	-72	0
L	CR001	001	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,50	0	0	-520	0
L	CR002	002	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,50	0	0	-1.040	0
L	CR003	004	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,50	0	0	-866	0
L	CR004	005	G	0,11	0	0	0	0	-	-	0,50	0	0	-1.244	0
L	CR002	002	G	0,11	0	0	-60	0	-	-	0,50	0	0	-60	0
L	CR003	004	G	0,11	0	0	-50	0	-	-	0,50	0	0	-50	0
L	CR004	005	G	0,11	0	0	-72	0	-	-	0,50	0	0	-72	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,30	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,30	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-2	0
L	CR003	004	G	0,30	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,30	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-2	0
L	CR002	002	G	0,30	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,30	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,30	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-7.658	0	-	-	0,00	0	0	-7.658	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-6.455	0	-	-	0,00	0	0	-6.455	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-8.205	0	-	-	0,00	0	0	-8.205	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-3	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-5	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-5	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-2	0	-	-	0,00	0	0	-6	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 3-4			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,00	0	0	-4	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-6	0	-	-	0,00	0	0	-8	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-5	0	-	-	0,00	0	0	-6	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-7	0	-	-	0,00	0	0	-9	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 5-6-7-8					Trave: Trave 5-6			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.650	0	-	-	0,00	0	0	-4.650	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-3.919	0	-	-	0,00	0	0	-3.919	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-4.982	0	-	-	0,00	0	0	-4.982	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m/N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 5-6-7-8					Trave: Trave 6-7			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-7.658	0	-	-	0,00	0	0	-7.658	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-6.455	0	-	-	0,00	0	0	-6.455	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-8.205	0	-	-	0,00	0	0	-8.205	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 5-6-7-8					Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR002	002	G	0,19	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,19	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,19	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,19	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,19	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,19	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 9-10-11					Trave: Trave 9-10			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.650	0	-	-	0,00	0	0	-4.650	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-3.919	0	-	-	0,00	0	0	-3.919	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-4.982	0	-	-	0,00	0	0	-4.982	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,47	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-3	0
L	CR002	002	G	0,47	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-5	0
L	CR003	004	G	0,47	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-5	0
L	CR004	005	G	0,47	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-7	0
L	CR002	002	G	0,47	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,47	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,47	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 9-10-11					Trave: Trave 10-11			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-3	0	-	-	0,00	0	0	-9	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-6	0	-	-	0,00	0	0	-18	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-5	0	-	-	0,00	0	0	-15	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-7	0	-	-	0,00	0	0	-21	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-9					Trave: Trave 1-5			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-3.442	0	-	-	0,00	0	0	-3.442	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-2.901	0	-	-	0,00	0	0	-2.901	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-3.688	0	-	-	0,00	0	0	-3.688	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	3,44	0	0	-609	0	-	-	0,00	0	0	-607	0
L	CR002	002	G	3,44	0	0	-1.218	0	-	-	0,00	0	0	-1.215	0
L	CR003	004	G	3,44	0	0	-1.015	0	-	-	0,00	0	0	-1.012	0
L	CR004	005	G	3,44	0	0	-1.458	0	-	-	0,00	0	0	-1.453	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-11	0	-	-	2,03	0	0	-609	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-23	0	-	-	2,03	0	0	-1.218	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-19	0	-	-	2,03	0	0	-1.015	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-27	0	-	-	2,03	0	0	-1.458	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-9					Trave: Trave 5-9			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-576	0	-	-	0,00	0	0	-41	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1.151	0	-	-	0,00	0	0	-82	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-959	0	-	-	0,00	0	0	-69	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-1.378	0	-	-	0,00	0	0	-98	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
Piano Terra			Travata: Trave 2-6-10					Trave: Trave 2-6			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-3.442	0	-	-	0,00	0	0	-3.442	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-2.901	0	-	-	0,00	0	0	-2.901	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-3.688	0	-	-	0,00	0	0	-3.688	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 2-6-10					Trave: Trave 6-10			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-5.917	0	-	-	0,00	0	0	-5.917	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-4.987	0	-	-	0,00	0	0	-4.987	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-6.340	0	-	-	0,00	0	0	-6.340	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra			Travata: Trave 3-7-11					Trave: Trave 3-7			Peso proprio			-3.000	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-3.322	0	-	-	0,00	0	0	-3.322	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-2.800	0	-	-	0,00	0	0	-2.800	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-3.559	0	-	-	0,00	0	0	-3.559	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 3-7-11					Trave: Trave 7-11			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-174	0	-	-	0,42	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-348	0	-	-	0,42	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-290	0	-	-	0,42	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-416	0	-	-	0,42	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,42	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,42	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,42	0	0	-108	0
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-5.917	0	-	-	0,00	0	0	-5.917	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-4.987	0	-	-	0,00	0	0	-4.987	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-6.340	0	-	-	0,00	0	0	-6.340	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-8					Trave: Trave 4-8			Peso proprio			-3.000	
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-3.322	0	-	-	0,00	0	0	-3.322	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-2.800	0	-	-	0,00	0	0	-2.800	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-3.559	0	-	-	0,00	0	0	-3.559	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR006	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
L	CR002	002	G	0,39	0	0	-90	0	-	-	0,42	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,39	0	0	-75	0	-	-	0,42	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,39	0	0	-108	0	-	-	0,42	0	0	-108	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3-4					Trave: Trave 3-4			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 7-8					Trave: Trave 7-8			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 9-10-11					Trave: Trave 9-10			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 9-10-11					Trave: Trave 10-11			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 1-5-9					Trave: Trave 1-5			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 1-5-9					Trave: Trave 5-9			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 2-6-10					Trave: Trave 2-6			Peso proprio			-9.125	
Fondazione			Travata: Trave 2-6-10					Trave: Trave 6-10			Peso proprio			-9.125	
Fondazione			Travata: Trave 4-8					Trave: Trave 4-8			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0
Fondazione			Travata: Trave 7-11					Trave: Trave 7-11			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.480	0	-	-	0,00	0	0	-4.480	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-2.072	0	-	-	0,00	0	0	-2.072	0

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve) CR005= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR006= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale) CR007= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 CR008= TAMPONATURA: Doppia fodera 30cm (12+8)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis_i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M_{X,i}/M_{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis_f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M_{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{X,i}/Q_{X,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{Y,i}/Q_{Y,i}	
F_{Z,i}/Q_{Z,i}	
M_{Y,i} M_{Z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{X,f} Q_{Y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{Z,f}	

															Carichi sulle travi	
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}	
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N·m;N·m/m]	[N·m;N·m/m]	[N·m;N·m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N·m/m]	
ΔT ₁ , ΔT ₂ , ΔT ₃ Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.																

CARICHI SUI PILASTRI

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra				Pilastro 001							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,78	0	0	-945	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 002							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,80	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 003							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,80	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 004							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,76	0	0	-990	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 005							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,80	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 006							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,80	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 007							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,77	0	0	-969	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 008							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,74	0	0	-1.027	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 009							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,75	0	0	-1.003	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 010							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,80	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 011							Peso proprio				-2.250
C	CR001	001	G	2,75	0	0	-1.003	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA:

TC

Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.

C

Descrizione del carico:
CR001= PESO PROPRIO (concio)

CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

SR

Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.

Dis_i

Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "TC" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.

M_{X,i}/M_{T,i}

Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Dis_f

Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.

M_{T,f}

Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

F_{X,i}/Q_{X,i}

Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

F_{Y,i}/Q_{Y,i}

F_{Z,i}/Q_{Z,i}

M_{Y,i}, M_{Z,i}

Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Q_{X,f}, Q_{Y,f}

Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".

Q_{Z,f}

ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃

Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI SOLAI

Carichi sui solai														
TC	C	CC	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	
			[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	
Piano Terra				Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio				-1.400
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.500
Piano Terra				Solaio: Travetto 2-1						Peso proprio				-1.400
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.500
Piano Terra				Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio				-1.400
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.500
Piano Terra				Solaio: Travetto 2-1						Peso proprio				-1.400
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	0	-1.180

Carichi sui solai													
TC	C	CC	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}
			[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio				
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500

LEGENDA:

- TCDescrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
- CDescrizione del carico:
CR001= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 CR002= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale)
- CCIdentificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- DisiDistanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
- MxiSe nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- MxiDistanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
- DisfValore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Fxi/Qxi,lyFi/Qy,lyFzi/Qzi,iValore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Mxi,lyMy,lyMzi,iValore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
- Qxi,f,Qy,f,Qz,f

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00001	001	0,0000	0,0000	-0,0174	-4,3254 E-06	-6,9136 E-06	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0043	1,4338 E-07	-2,2539 E-06	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0025	7,9414 E-08	1,3139 E-07	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	-0,0008	-4,0636 E-08	-1,4505 E-06	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	-0,0011	-5,4393 E-08	-2,076 E-06	0 E+00	
00002	001	0,0017	-0,0052	-0,0190	3,6914 E-05	7,8679 E-05	4,6697 E-05	
	002	0,0037	-0,0090	-0,0052	4,7678 E-05	9,4481 E-05	5,8282 E-05	
	003	-0,0002	0,0015	-0,0030	-1,2345 E-05	3,0341 E-05	2,8909 E-06	
	004	0,0032	-0,0085	-0,0012	4,7969 E-05	5,9353 E-05	4,634 E-05	
	005	0,0047	-0,0122	-0,0017	6,8866 E-05	8,5308 E-05	6,6583 E-05	
00003	001	0,0000	0,0000	-0,0163	2,1024 E-06	-3,6843 E-06	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0041	4,6361 E-06	-2,7606 E-07	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0031	9,9512 E-06	-1,0516 E-06	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	-0,0004	-3,9176 E-07	5,7762 E-07	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	-0,0005	-5,6254 E-07	8,359 E-07	0 E+00	
00004	001	0,0007	-0,0005	-0,0198	8,9682 E-05	6,0392 E-06	6,8256 E-06	
	002	0,0020	-0,0032	-0,0057	6,9864 E-05	-1,666 E-05	6,541 E-06	
	003	-0,0012	0,0003	-0,0050	7,7832 E-05	-1,813 E-05	4,3365 E-07	
	004	0,0025	-0,0029	-0,0005	8,8301 E-06	-1,8198 E-06	4,9157 E-06	
	005	0,0036	-0,0042	-0,0007	1,2679 E-05	-2,5921 E-06	7,0299 E-06	
00005	001	0,0000	0,0000	-0,0170	2,3714 E-05	8,7981 E-06	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0053	1,0666 E-05	6,3812 E-06	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0013	2,7204 E-05	-1,9131 E-06	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	-0,0023	-8,6138 E-06	6,1134 E-06	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	-0,0033	-1,2381 E-05	8,7894 E-06	0 E+00	
00006	001	-0,0002	0,0104	-0,0199	1,2033 E-04	-6,8626 E-05	5,8903 E-05	
	002	0,0024	0,0104	-0,0069	1,0906 E-04	-4,2343 E-05	7,7019 E-05	
	003	-0,0011	0,0015	-0,0024	7,3195 E-05	-1,3062 E-05	2,1058 E-06	
	004	0,0027	0,0075	-0,0029	4,3356 E-05	-2,7225 E-05	6,2589 E-05	
	005	0,0039	0,0108	-0,0042	6,229 E-05	-3,9024 E-05	8,9947 E-05	
00007	001	0,0000	0,0000	-0,0197	-4,899 E-06	-3,3665 E-05	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0059	-2,3934 E-06	-1,9308 E-05	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0014	3,4474 E-06	-4,2046 E-05	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	-0,0018	-4,6974 E-06	7,7456 E-06	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	-0,0026	-6,7509 E-06	1,1135 E-05	0 E+00	
00008	001	0,0048	0,0024	-0,0225	2,075 E-04	-1,687 E-05	6,9215 E-06	
	002	0,0087	0,0018	-0,0074	1,3825 E-04	4,5183 E-06	9,1602 E-06	
	003	-0,0018	0,0014	-0,0026	1,0441 E-04	-8,6346 E-06	5,1084 E-06	
	004	0,0082	0,0005	-0,0023	4,7173 E-05	8,1493 E-06	4,4404 E-06	
	005	0,0118	0,0007	-0,0032	6,7861 E-05	1,1718 E-05	6,3608 E-06	
00009	001	0,0000	0,0000	-0,0303	4,0191 E-05	-4,0991 E-05	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0120	1,9614 E-05	-2,2629 E-05	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0136	3,6158 E-05	-4,5344 E-05	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	0,0001	-7,0379 E-06	7,4052 E-06	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	0,0001	-1,0116 E-05	1,0646 E-05	0 E+00	
00010	001	0,0025	0,0109	-0,0363	7,6404 E-05	-1,147 E-04	-2,1366 E-05	
	002	0,0062	0,0108	-0,0155	5,8723 E-05	-9,3825 E-05	-2,6983 E-05	
	003	-0,0036	0,0026	-0,0175	2,6446 E-05	-9,9652 E-05	-1,8423 E-06	
	004	0,0074	0,0072	-0,0003	3,1611 E-05	-1,4742 E-05	-2,1453 E-05	
	005	0,0106	0,0103	-0,0004	4,5441 E-05	-2,1161 E-05	-3,0873 E-05	
00011	001	0,0000	0,0000	-0,0224	1,5881 E-06	-1,2629 E-05	0 E+00	
	002	0,0000	0,0000	-0,0087	2,6585 E-06	-3,6986 E-06	0 E+00	
	003	0,0000	0,0000	-0,0105	4,4852 E-06	-1,5425 E-05	0 E+00	
	004	0,0000	0,0000	-0,0003	1,9421 E-07	6,7292 E-06	0 E+00	
	005	0,0000	0,0000	-0,0004	2,7885 E-07	9,6801 E-06	0 E+00	
00012	001	0,0078	-0,0006	-0,0305	9,8134 E-05	1,4263 E-04	1,921 E-05	

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	002	0,0101	-0,0028	-0,0136	5,3374 E-05	1,0069 E-04	2,2126 E-05
	003	0,0013	0,0007	-0,0165	6,1653 E-05	1,2832 E-04	2,1757 E-06
	004	0,0075	-0,0029	-0,0004	4,7238 E-06	1,2394 E-06	1,6794 E-05
	005	0,0107	-0,0042	-0,0006	6,7867 E-06	1,7877 E-06	2,4115 E-05
	00013	0,0000	0,0000	-0,0182	-9,2927 E-07	-1,8124 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0052	1,3201 E-06	3,2929 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0035	-4,082 E-07	-3,1931 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0008	1,2908 E-06	4,5341 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0012	1,856 E-06	6,5264 E-06	0 E+00
	00014	0,0055	-0,0088	-0,0222	1,8674 E-04	2,8103 E-05	5,049 E-06
	002	0,0086	-0,0115	-0,0073	1,3353 E-04	2,6332 E-05	4,0906 E-06
	003	-0,0008	-0,0014	-0,0054	1,2634 E-04	2,277 E-05	8,5665 E-07
	004	0,0076	-0,0087	-0,0013	2,8488 E-05	1,0384 E-05	2,5635 E-06
	005	0,0109	-0,0125	-0,0019	4,0924 E-05	1,4932 E-05	3,6472 E-06
	00015	0,0000	0,0000	-0,0195	2,6239 E-05	-9,3502 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0070	1,727 E-05	-7,8363 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0030	8,8331 E-06	3,8304 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0028	8,8076 E-06	-8,6355 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0040	1,2652 E-05	-1,2405 E-05	0 E+00
	00016	-0,0063	-0,0008	-0,0221	-2,4064 E-04	3,2528 E-05	-1,1095 E-05
	002	-0,0081	-0,0064	-0,0087	-1,7434 E-04	5,9417 E-05	-2,0396 E-05
	003	-0,0005	0,0041	-0,0037	-1,3373 E-04	-2,4167 E-05	2,085 E-06
	004	-0,0066	-0,0080	-0,0037	-5,7624 E-05	6,5386 E-05	-1,8563 E-05
	005	-0,0096	-0,0115	-0,0053	-8,2767 E-05	9,3894 E-05	-2,6676 E-05
	00017	0,0000	0,0000	-0,0179	2,8371 E-05	-4,7669 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0056	1,5248 E-05	-4,403 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0047	1,2811 E-05	1,7622 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0006	2,4474 E-06	-4,9266 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0009	3,5147 E-06	-7,077 E-06	0 E+00
	00018	-0,0039	0,0078	-0,0231	-2,9561 E-04	1,1966 E-04	2,5827 E-05
	002	-0,0069	0,0019	-0,0084	-1,6689 E-04	7,503 E-05	2,9751 E-05
	003	0,0026	0,0066	-0,0080	-2,0721 E-04	1,2789 E-04	3,5313 E-06
	004	-0,0077	-0,0028	-0,0008	-3,7755 E-06	-2,1342 E-05	2,2312 E-05
	005	-0,0111	-0,0040	-0,0011	-5,4277 E-06	-3,0672 E-05	3,2044 E-05
	00019	0,0000	0,0000	-0,0223	3,8876 E-05	7,4082 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0074	1,8895 E-05	2,9155 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0066	2,699 E-05	-7,8028 E-07	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0005	-1,4982 E-06	1,3931 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0007	-2,1529 E-06	2,0025 E-06	0 E+00
	00020	-0,0081	0,0210	-0,0275	-3,8992 E-04	-1,2582 E-04	-6,7621 E-08
	002	-0,0093	0,0170	-0,0102	-2,3427 E-04	-9,1578 E-05	2,3956 E-07
	003	-0,0025	0,0088	-0,0100	-2,5455 E-04	-1,2364 E-04	2,1502 E-06
	004	-0,0064	0,0083	-0,0005	-2,8426 E-05	2,9981 E-06	-1,1487 E-06
	005	-0,0091	0,0120	-0,0008	-4,0845 E-05	4,3216 E-06	-1,6771 E-06
	00021	0,0000	0,0000	-0,0229	2,6239 E-05	6,7518 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0076	1,3544 E-05	2,5239 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0045	1,5427 E-05	-5,0257 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0014	2,3666 E-06	3,228 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0020	3,4012 E-06	4,6394 E-06	0 E+00
	00022	-0,0053	0,0125	-0,0254	-3,1401 E-04	-8,3349 E-06	-6,097 E-05
	002	-0,0072	0,0081	-0,0090	-2,2173 E-04	-1,929 E-05	-8,0581 E-05
	003	0,0005	0,0071	-0,0053	-1,6465 E-04	2,5262 E-05	-1,018 E-06
	004	-0,0066	0,0021	-0,0021	-7,6747 E-05	-3,3706 E-05	-6,6566 E-05
	005	-0,0095	0,0029	-0,0030	-1,1026 E-04	-4,8456 E-05	-9,5682 E-05
	00023	0,0250	-0,0133	-0,1385	3,0683 E-04	1,7668 E-04	-3,4505 E-04
	002	0,0357	-0,0249	-0,1604	3,0465 E-04	1,0692 E-04	-4,3454 E-04
	003	-0,0012	0,0039	-0,0094	5,674 E-05	3,6216 E-05	-1,172 E-05
	004	0,0301	-0,0233	-0,1261	2,1692 E-04	6,4657 E-05	-3,545 E-04
	005	0,0433	-0,0334	-0,1812	3,1181 E-04	9,3383 E-05	-5,0929 E-04
	00024	0,0083	-0,0129	-0,0926	6,9514 E-05	-3,2591 E-06	1,4834 E-04
	002	0,0105	-0,0258	-0,1167	6,156 E-05	-4,1569 E-05	2,1366 E-04
	003	0,0006	0,0045	-0,0001	1,1387 E-05	2,358 E-05	-9,8795 E-06
	004	0,0082	-0,0245	-0,0958	4,3702 E-05	-5,0122 E-05	1,8379 E-04
	005	0,0118	-0,0352	-0,1377	6,2823 E-05	-7,1813 E-05	2,6328 E-04
	00025	-0,0200	-0,0454	-0,1743	5,0981 E-04	-7,8155 E-05	-3,34 E-04
	002	-0,0177	-0,0674	-0,1911	5,563 E-04	-1,9933 E-04	-3,9711 E-04
	003	-0,0034	0,0045	-0,0160	3,1699 E-05	4,0238 E-05	-1,7874 E-05
	004	-0,0128	-0,0591	-0,1474	4,4233 E-04	-1,9339 E-04	-3,1913 E-04
	005	-0,0184	-0,0848	-0,2118	6,3582 E-04	-2,7751 E-04	-4,5857 E-04
	00026	-0,0292	0,0066	-0,1008	9,1924 E-05	-2,454 E-04	1,8397 E-04
	002	-0,0272	0,0062	-0,0852	1,2189 E-04	-2,9595 E-04	2,4256 E-04
	003	-0,0047	0,0015	-0,0169	1,6861 E-05	-2,6017 E-06	2,1119 E-06
	004	-0,0199	0,0041	-0,0581	9,0771 E-05	-2,4662 E-04	2,0054 E-04
	005	-0,0286	0,0058	-0,0835	1,3038 E-04	-3,5443 E-04	2,8781 E-04

LEGENDA:

- CC
- Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z
- Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma		
Nodo	Di	Stato Limite Ultimo
Stato Limite di Danno		

	r	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	X	0,000 0	0,000 0	0,035 4	8,6971 E-05	2,2806 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,006 6	1,6335 E-05	4,2744 E-05	0 E+00
00001	Y	0,000 0	0,000 0	0,016 5	1,6811 E-04	1,6159 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 3	3,3496 E-05	3,2447 E-06	0 E+00
00001	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00002	X	1,205 9	0,099 3	0,039 3	1,2838 E-04	9,7015 E-04	5,6627 E-04	0,225 7	0,018 9	0,007 4	2,3589 E-05	1,8158 E-04	1,0665 E-04
00002	Y	0,089 5	1,307 5	0,014 9	2,0321 E-03	1,4676 E-04	1,5333 E-05	0,018 0	0,260 1	0,003 0	4,0425 E-04	2,9036 E-05	3,1084 E-06
00002	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00003	X	0,000 0	0,000 0	0,002 1	2,8709 E-05	1,7011 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 4	5,4189 E-06	3,1889 E-05	0 E+00
00003	Y	0,000 0	0,000 0	0,017 5	1,8063 E-04	4,7432 E-06	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 5	3,599 E-05	9,468 E-07	0 E+00
00003	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00004	X	1,207 7	0,073 2	0,007 3	2,256 E-04	1,0115 E-03	1,565 E-04	0,226 0	0,013 9	0,001 4	4,2499 E-05	1,8933 E-04	2,9897 E-05
00004	Y	0,089 3	1,326 1	0,027 3	1,853 E-03	8,724 E-05	8,3625 E-05	0,017 9	0,263 9	0,005 5	3,6884 E-04	1,7194 E-05	1,6323 E-05
00004	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	X	0,000 0	0,000 0	0,029 0	1,3274 E-04	2,3674 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 5	2,4907 E-05	4,4384 E-05	0 E+00
00005	Y	0,000 0	0,000 0	0,029 1	2,0255 E-04	7,5658 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 8	4,0362 E-05	1,5078 E-05	0 E+00
00005	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00006	X	1,212 6	0,033 5	0,033 0	1,0017 E-03	1,3929 E-03	2,1246 E-04	0,227 0	0,006 2	0,006 2	1,8738 E-04	2,6067 E-04	4,0327 E-05
00006	Y	0,091 2	1,357 9	0,034 2	2,0419 E-03	1,0162 E-03	6,3479 E-05	0,018 3	0,270 4	0,006 8	4,067 E-04	2,0252 E-04	1,2882 E-05
00006	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00007	X	0,000 0	0,000 0	0,031 6	9,2988 E-05	2,4766 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 9	1,753 E-05	4,6484 E-05	0 E+00
00007	Y	0,000 0	0,000 0	0,026 6	3,1662 E-04	7,9733 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 3	6,3116 E-05	1,5904 E-05	0 E+00
00007	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00008	X	1,239 2	0,007 8	0,033 2	5,7975 E-04	1,3486 E-03	3,0555 E-04	0,232 2	0,001 4	0,006 3	1,0804 E-04	2,5246 E-04	5,7845 E-05
00008	Y	0,063 9	1,375 2	0,026 6	2,3846 E-03	1,1973 E-03	1,0446 E-04	0,012 8	0,273 9	0,005 3	4,7505 E-04	2,3854 E-04	2,0523 E-05
00008	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00009	X	0,000 0	0,000 0	0,012 0	1,1344 E-04	2,4049 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 2	2,1275 E-05	4,5122 E-05	0 E+00
00009	Y	0,000 0	0,000 0	0,009 0	1,7725 E-04	6,2077 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,001 8	3,5307 E-05	1,2379 E-05	0 E+00
00009	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00010	X	1,238 9	0,031 8	0,001 5	6,3506 E-04	1,1409 E-03	4,7393 E-05	0,232 1	0,005 9	0,000 3	1,1881 E-04	2,1368 E-04	8,5628 E-06
00010	Y	0,063 2	1,357 0	0,028 8	1,3665 E-03	8,558 E-04	1,3321 E-04	0,012 7	0,270 2	0,005 7	2,7218 E-04	1,7051 E-04	2,6189 E-05
00010	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00011	X	0,000 0	0,000 0	0,011 0	1,1291 E-05	9,8829 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 1	2,1324 E-06	1,8516 E-04	0 E+00
00011	Y	0,000 0	0,000 0	0,009 3	1,293 E-04	4,2522 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,001 9	2,5756 E-05	8,5161 E-06	0 E+00
00011	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00012	X	1,239 0	0,073 0	0,019 6	1,0734 E-04	1,0582 E-03	9,7674 E-05	0,232 1	0,013 8	0,003 7	2,0274 E-05	1,9834 E-04	1,8845 E-05
00012	Y	0,063 4	1,326 0	0,013 7	1,4097 E-03	1,0892 E-04	1,6006 E-04	0,012 7	0,263 9	0,002 7	2,8058 E-04	2,1754 E-05	3,2165 E-05
00012	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00013	X	0,000 0	0,000 0	0,017 0	3,1383 E-05	9,765 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 2	5,8981 E-06	1,8295 E-04	0 E+00
00013	Y	0,000 0	0,000 0	0,001 8	1,1924 E-04	4,3263 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 4	2,3754 E-05	8,6654 E-06	0 E+00
00013	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00014	X	1,239 1	0,099 1	0,031 4	1,4822 E-04	1,3621 E-03	5,0857 E-05	0,232 1	0,018 9	0,005 9	2,8182 E-05	2,5534 E-04	9,8475 E-06
00014	Y	0,063 5	1,307 8	0,000 6	1,901 E-03	1,2942 E-04	4,9634 E-05	0,012 7	0,260 2	0,000 1	3,782 E-04	2,5844 E-05	9,5695 E-06
00014	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00015	X	0,000 0	0,000 0	0,031 7	7,878 E-05	1,9202 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,006 0	1,4815 E-05	3,6077 E-05	0 E+00

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Di r	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00015	Y	0,000 0	0,000 0	0,015 6	1,9858 E-04	1,3459 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 1	3,9583 E-05	2,7224 E-06	0 E+00
00015	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00016	X	1,285 7	0,098 5	0,038 5	3,6547 E-04	1,5553 E-03	1,8639 E-04	0,241 3	0,018 7	0,007 3	6,9137 E-05	2,9191 E-04	3,4434 E-05
00016	Y	0,021 1	1,306 4	0,016 8	2,6204 E-03	2,0545 E-04	2,7269 E-04	0,004 1	0,259 9	0,003 4	5,2128 E-04	4,0734 E-05	5,4539 E-05
00016	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00017	X	0,000 0	0,000 0	0,003 5	7,7132 E-06	1,3242 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 7	1,4717 E-06	2,488 E-05	0 E+00
00017	Y	0,000 0	0,000 0	0,014 5	2,0612 E-04	3,2131 E-06	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 9	4,1066 E-05	6,6562 E-07	0 E+00
00017	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00018	X	1,287 2	0,073 0	0,009 8	6,9912 E-05	1,2799 E-03	1,8893 E-04	0,241 5	0,013 8	0,001 8	1,3218 E-05	2,402 E-04	3,6015 E-05
00018	Y	0,021 2	1,326 5	0,022 3	2,5186 E-03	5,25 E-05	2,7301 E-05	0,004 1	0,264 0	0,004 5	5,0122 E-04	1,0338 E-05	5,3043 E-06
00018	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00019	X	0,000 0	0,000 0	0,001 2	3,0168 E-05	1,2551 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 2	5,5892 E-06	2,3577 E-05	0 E+00
00019	Y	0,000 0	0,000 0	0,019 5	8,2756 E-04	4,9457 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 9	1,6482 E-04	9,8573 E-06	0 E+00
00019	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00020	X	1,288 8	0,031 5	0,005 0	1,556 E-04	1,2387 E-03	1,2226 E-04	0,241 8	0,005 8	0,000 9	2,889 E-05	2,3246 E-04	2,3474 E-05
00020	Y	0,021 6	1,357 3	0,031 6	2,7243 E-03	1,7079 E-05	1,3861 E-04	0,004 2	0,270 3	0,006 3	5,4247 E-04	3,3228 E-06	2,7891 E-05
00020	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00021	X	0,000 0	0,000 0	0,026 8	5,1857 E-05	1,7619 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,005 0	9,7089 E-06	3,3091 E-05	0 E+00
00021	Y	0,000 0	0,000 0	0,036 2	3,7513 E-04	7,7948 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,007 2	7,4777 E-05	1,5538 E-05	0 E+00
00021	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00022	X	1,289 3	0,008 4	0,032 4	4,043 E-05	1,5864 E-03	4,1072 E-05	0,241 9	0,001 5	0,006 1	6,9759 E-06	2,9782 E-04	7,5654 E-06
00022	Y	0,021 5	1,374 6	0,040 9	2,6358 E-03	3,9274 E-04	1,4791 E-04	0,004 2	0,273 8	0,008 2	5,2505 E-04	7,8391 E-05	2,912 E-05
00022	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00023	X	1,271 5	0,061 7	0,012 2	1,0981 E-04	3,0463 E-04	8,9731 E-05	0,238 4	0,011 6	0,002 3	2,0566 E-05	5,7103 E-05	1,732 E-05
00023	Y	0,048 3	1,351 0	0,006 4	2,3203 E-04	2,8503 E-04	5,3639 E-04	0,009 6	0,268 9	0,001 3	4,6223 E-05	5,6768 E-05	1,0708 E-04
00023	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00024	X	1,257 1	0,061 3	0,000 6	1,2658 E-04	2,8554 E-04	1,2708 E-04	0,235 5	0,011 5	0,000 1	2,3691 E-05	5,3464 E-05	2,4228 E-05
00024	Y	0,067 0	1,351 6	0,000 2	2,403 E-04	4,8872 E-04	1,5355 E-03	0,013 4	0,269 0	0,000 0	4,7882 E-05	9,7215 E-05	3,059 E-04
00024	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00025	X	1,277 5	0,056 4	0,015 2	3,4715 E-04	1,4049 E-04	2,6334 E-04	0,239 5	0,010 6	0,002 8	6,503 E-05	2,6411 E-05	4,9912 E-05
00025	Y	0,042 1	1,357 3	0,006 1	8,4587 E-05	9,2787 E-05	5,2792 E-04	0,008 4	0,270 2	0,001 2	1,6723 E-05	1,8405 E-05	1,053 E-04
00025	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00026	X	1,279 1	0,032 7	0,019 1	1,136 E-03	4,7799 E-04	1,1765 E-03	0,239 8	0,006 0	0,003 6	2,1265 E-04	8,967 E-05	2,2159 E-04
00026	Y	0,040 5	1,373 7	0,023 3	1,9207 E-03	2,6507 E-04	2,2943 E-03	0,008 1	0,273 5	0,004 7	3,8256 E-04	5,2678 E-05	4,5732 E-04
00026	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Dir
 Direzione del sisma.

S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z
 Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale							
Nodo	Dir	e	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]
00001	X	+	0,0000	0,0000	-0,0019	1,7407 E-06	-1,4263 E-05
	X	-	0,0000	0,0000	0,0019	-1,7407 E-06	1,4263 E-05

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	Sx	Sy	Sz	Θx	Θy	Θz
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00002	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0022	9,1602 E-07	-1,51 E-05	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0022	-9,1602 E-07	1,51 E-05	0 E+00
	X	+	-0,0881	-0,0845	-0,0025	1,2462 E-04	-1,3332 E-05	4,1444 E-04
	X	-	0,0881	0,0845	0,0025	-1,2462 E-04	1,3332 E-05	-4,1444 E-04
	Y	+	-0,0865	-0,0839	-0,0029	1,3492 E-04	-1,3145 E-05	3,9801 E-04
00003	Y	-	0,0865	0,0839	0,0029	-1,3492 E-04	1,3145 E-05	-3,9801 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	0,0001	3,1589 E-06	-1,0687 E-05	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,1589 E-06	1,0687 E-05	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	3,1501 E-06	-1,1185 E-05	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,1501 E-06	1,1185 E-05	0 E+00
00004	X	+	-0,0883	-0,0327	-0,0002	4,9399 E-05	-4,1209 E-05	3,9452 E-04
	X	-	0,0883	0,0327	0,0002	-4,9399 E-05	4,1209 E-05	-3,9452 E-04
	Y	+	-0,0868	-0,0330	-0,0002	5,1789 E-05	-3,7577 E-05	3,909 E-04
	Y	-	0,0868	0,0330	0,0002	-5,1789 E-05	3,7577 E-05	-3,909 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	0,0021	5,1078 E-06	-1,6749 E-05	0 E+00
00005	X	-	0,0000	0,0000	-0,0021	-5,1078 E-06	1,6749 E-05	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0022	4,8302 E-06	-1,6764 E-05	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0022	-4,8302 E-06	1,6764 E-05	0 E+00
	X	+	-0,0891	0,0528	0,0029	-8,5118 E-05	-6,6584 E-05	6,003 E-04
	X	-	0,0891	-0,0528	-0,0029	8,5118 E-05	6,6584 E-05	-6,003 E-04
00006	Y	+	-0,0876	0,0510	0,0030	-6,9351 E-05	-7,5891 E-05	5,9627 E-04
	Y	-	0,0876	-0,0510	-0,0030	6,9351 E-05	7,5891 E-05	-5,9627 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,4035 E-05	-3,3766 E-06	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0004	1,4035 E-05	3,3766 E-06	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0004	-1,3411 E-05	-2,7306 E-06	0 E+00
00007	Y	-	0,0000	0,0000	0,0004	1,3411 E-05	2,7306 E-06	0 E+00
	X	+	-0,0205	0,1033	-0,0002	-1,3337 E-04	-1,0901 E-04	5,5034 E-04
	X	-	0,0205	-0,1033	0,0002	1,3337 E-04	1,0901 E-04	-5,5034 E-04
	Y	+	-0,0201	0,1006	-0,0002	-1,2841 E-04	-1,0453 E-04	5,4649 E-04
	Y	-	0,0201	-0,1006	0,0002	1,2841 E-04	1,0453 E-04	-5,4649 E-04
00009	X	+	0,0000	0,0000	-0,0013	3,4374 E-06	-4,5579 E-06	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0013	-3,4374 E-06	4,5579 E-06	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0011	2,9824 E-06	-3,7976 E-06	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0011	-2,9824 E-06	3,7976 E-06	0 E+00
	X	+	-0,0202	0,0527	-0,0020	-8,5816 E-05	-9,3755 E-05	3,2887 E-04
00010	X	-	0,0202	-0,0527	0,0020	8,5816 E-05	9,3755 E-05	-3,2887 E-04
	Y	+	-0,0199	0,0509	-0,0016	-7,9169 E-05	-8,9729 E-05	3,2359 E-04
	Y	-	0,0199	-0,0509	0,0016	7,9169 E-05	8,9729 E-05	-3,2359 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0002	2,3407 E-06	-1,7119 E-05	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0002	-2,3407 E-06	1,7119 E-05	0 E+00
00011	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0002	2,33 E-06	-1,6945 E-05	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0002	-2,33 E-06	1,6945 E-05	0 E+00
	X	+	-0,0202	-0,0327	-0,0002	4,315 E-05	-2,2119 E-05	3,7921 E-04
	X	-	0,0202	0,0327	0,0002	-4,315 E-05	2,2119 E-05	-3,7921 E-04
	Y	+	-0,0199	-0,0330	-0,0002	4,3772 E-05	-2,199 E-05	3,7544 E-04
00012	Y	-	0,0199	0,0330	0,0002	-4,3772 E-05	2,199 E-05	-3,7544 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0004	2,8997 E-06	-1,8337 E-05	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0004	-2,8997 E-06	1,8337 E-05	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0004	2,4125 E-06	-1,8186 E-05	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0004	-2,4125 E-06	1,8186 E-05	0 E+00
00014	X	+	-0,0202	-0,0846	-0,0003	9,9715 E-05	-1,7895 E-05	4,6993 E-04
	X	-	0,0202	0,0846	0,0003	-9,9715 E-05	1,7895 E-05	-4,6993 E-04
	Y	+	-0,0199	-0,0839	-0,0005	1,0053 E-04	-1,8322 E-05	4,693 E-04
	Y	-	0,0199	0,0839	0,0005	-1,0053 E-04	1,8322 E-05	-4,693 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	0,0010	5,4717 E-06	9,1541 E-06	0 E+00
00015	X	-	0,0000	0,0000	-0,0010	-5,4717 E-06	-9,1541 E-06	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0012	4,5528 E-06	9,6682 E-06	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0012	-4,5528 E-06	-9,6682 E-06	0 E+00
	X	+	0,0882	-0,0845	0,0012	1,2869 E-04	9,0303 E-05	5,0901 E-04
	X	-	-0,0882	0,0845	-0,0012	-1,2869 E-04	-9,0303 E-05	-5,0901 E-04
00016	Y	+	0,0866	-0,0839	0,0015	1,2978 E-04	8,9008 E-05	5,0365 E-04
	Y	-	-0,0866	0,0839	-0,0015	-1,2978 E-04	-8,9008 E-05	-5,0365 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0001	3,0051 E-06	6,24 E-06	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0001	-3,0051 E-06	-6,24 E-06	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,7689 E-06	6,615 E-06	0 E+00
00017	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,7689 E-06	-6,615 E-06	0 E+00
	X	+	0,0884	-0,0326	0,0003	7,0803 E-05	8,4273 E-05	4,7165 E-04
	X	-	-0,0884	0,0326	-0,0003	-7,0803 E-05	-8,4273 E-05	-4,7165 E-04
	Y	+	0,0869	-0,0329	0,0004	7,1053 E-05	8,3397 E-05	4,6867 E-04
	Y	-	-0,0869	0,0329	-0,0004	-7,1053 E-05	-8,3397 E-05	-4,6867 E-04
00019	X	+	0,0000	0,0000	0,0002	-2,8383 E-05	5,8731 E-06	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0002	2,8383 E-05	-5,8731 E-06	0 E+00
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	-2,7097 E-05	6,2748 E-06	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	2,7097 E-05	-6,2748 E-06	0 E+00
	X	+	0,0887	0,0527	0,0000	-1,2782 E-04	8,659 E-05	4,6497 E-04
00020	X	-	-0,0887	-0,0527	0,0000	1,2782 E-04	-8,659 E-05	-4,6497 E-04
	Y	+	0,0872	0,0509	-0,0001	-1,2328 E-04	8,5865 E-05	4,618 E-04
	Y	-	-0,0872	-0,0509	0,0001	1,2328 E-04	-8,5865 E-05	-4,618 E-04
	X	+	0,0000	0,0000	-0,0006	-1,3278 E-05	7,7655 E-06	0 E+00
	X	-	0,0000	0,0000	0,0006	1,3278 E-05	-7,7655 E-06	0 E+00
00021	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0009	-1,2094 E-05	8,3051 E-06	0 E+00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0009	1,2094 E-05	-8,3051 E-06	0 E+00
	X	+	0,0889	0,1033	-0,0010	-1,685 E-04	1,6707 E-04	5,043 E-04
	X	-	-0,0889	-0,1033	0,0010	1,685 E-04	-1,6707 E-04	-5,043 E-04
	Y	+	0,0873	0,1006	-0,0013	-1,625 E-04	1,6567 E-04	5,007 E-04

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale								
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	Y	-	-0,0873	-0,1006	0,0013	1,625 E-04	-1,6567 E-04	-5,007 E-04
00023	X	+	0,0218	-0,0091	0,0000	2,4713 E-05	4,3525 E-05	3,4954 E-04
	X	-	-0,0218	0,0091	0,0000	-2,4713 E-05	-4,3525 E-05	-3,4954 E-04
	Y	+	0,0217	-0,0096	-0,0001	3,5476 E-05	-1,0204 E-05	2,2814 E-04
	Y	-	-0,0217	0,0096	0,0001	-3,5476 E-05	1,0204 E-05	-2,2814 E-04
00024	X	+	-0,0206	-0,0092	0,0006	6,1139 E-05	-3,171 E-05	4,6752 E-04
	X	-	0,0206	0,0092	-0,0006	-6,1139 E-05	3,171 E-05	-4,6752 E-04
	Y	+	-0,0203	-0,0099	0,0006	6,9877 E-05	-3,1463 E-05	2,3136 E-04
	Y	-	0,0203	0,0099	-0,0006	-6,9877 E-05	3,1463 E-05	-2,3136 E-04
00025	X	+	0,0350	0,0058	-0,0010	4,1959 E-05	-3,7656 E-05	2,0895 E-04
	X	-	-0,0350	-0,0058	0,0010	-4,1959 E-05	3,7656 E-05	-2,0895 E-04
	Y	+	0,0345	0,0047	-0,0007	4,4519 E-05	-3,4612 E-05	1,9228 E-04
	Y	-	-0,0345	-0,0047	0,0007	-4,4519 E-05	3,4612 E-05	-1,9228 E-04
00026	X	+	0,0348	0,0554	-0,0003	-2,8282 E-05	-4,6547 E-05	3,4227 E-04
	X	-	-0,0348	-0,0554	0,0003	2,8282 E-05	4,6547 E-05	-3,4227 E-04
	Y	+	0,0343	0,0535	-0,0002	-2,7963 E-05	-4,1791 E-05	3,3957 E-04
	Y	-	-0,0343	-0,0535	0,0002	2,7963 E-05	4,1791 E-05	-3,3957 E-04

LEGENDA:
Dir Direzione del sisma.
S_x, S_y, Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
S_z, Θ_x,
Θ_y, Θ_z

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura													
Travata: Piano Copertura													
Trave Legno 3a-4a	001	187	-1.298	1.068	13.137	711	758	187	387	1.926	13.137	-1.543	758
	002	154	-1.731	1.426	17.202	1.346	1.018	154	534	2.072	17.202	-2.048	1.018
	003	13	-10	15	1.009	-169	7	13	6	391	1.009	-169	7
	004	119	-1.432	1.176	13.690	1.229	841	119	438	1.476	13.690	-1.600	841
	005	172	-2.057	1.690	19.669	1.765	1.209	172	631	2.120	19.669	-2.298	1.209
Trave Legno 1-3a	001	-165	-202	4.037	15.716	3.578	152	-165	511	437	14.094	-1.977	112
	002	-108	-243	6.731	20.905	5.618	178	-108	571	729	18.426	-2.866	124
	003	-73	14	-368	791	-78	4	-73	35	58	791	-78	4
	004	-42	-212	5.848	16.906	4.732	146	-42	453	568	14.841	-2.337	101
	005	-61	-305	8.398	24.288	6.795	210	-61	652	816	21.323	-3.356	146
Trave Legno 1a-3a	001	-687	2.166	-2.276	9.174	-3.207	-3.793	-687	-1.825	1.329	9.075	-3.612	-3.793
	002	-825	2.884	-2.609	12.085	-3.760	-5.000	-825	-2.378	1.537	12.014	-4.052	-5.000
	003	43	-8	-385	652	-485	-26	43	-36	126	652	-485	-26
	004	-715	2.405	-1.932	9.657	-2.823	-4.144	-715	-1.955	1.197	9.597	-3.067	-4.144
	005	-1.027	3.456	-2.776	13.872	-4.058	-5.953	-1.027	-2.809	1.720	13.787	-4.408	-5.953
Trave Legno 1a-2a	001	370	-1.504	-2.847	12.217	-1.412	834	370	698	1.964	12.217	-2.230	834
	002	385	-1.978	-3.445	15.852	-2.241	1.121	385	983	2.876	15.852	-2.550	1.121
	003	13	4	-477	1.075	-240	-15	13	-36	155	1.075	-240	-15
	004	311	-1.648	-2.573	12.529	-1.719	942	311	840	2.304	12.529	-1.977	942
	005	447	-2.369	-3.697	17.999	-2.470	1.354	447	1.208	3.308	17.999	-2.841	1.354
Trave Legno 4-2a	001	203	-139	1.647	10.862	2.807	8	203	-306	1.143	9.223	-2.022	-81
	002	180	-45	3.434	14.484	4.784	-33	180	-512	1.839	11.860	-2.941	-178
	003	80	-114	-629	755	-178	44	80	65	90	755	-178	44
	004	98	38	3.267	11.590	4.098	-58	98	-470	1.480	9.402	-2.335	-177
	005	140	54	4.695	16.651	5.887	-83	140	-674	2.125	13.510	-3.356	-254
Trave Legno 4a-9	001	-44	189	1.496	8.549	2.009	-37	-44	-199	2.956	9.854	-2.529	-101
	002	-60	290	1.602	11.186	2.634	-59	-60	-297	4.718	13.016	-3.719	-150
	003	-7	-15	288	706	95	3	-7	2	-246	706	95	3
	004	-46	250	1.150	8.873	2.134	-50	-46	-249	4.085	10.395	-3.158	-128
	005	-65	361	1.652	12.747	3.065	-74	-65	-354	5.866	14.932	-4.535	-180
Trave Legno 4a-11	001	-8	170	1.260	9.678	1.915	-33	-8	-155	2.470	11.126	-2.629	-97
	002	-33	209	1.405	12.710	2.486	-33	-33	-205	4.494	14.824	-4.154	-135
	003	-6	11	258	696	154	-7	-6	-24	-529	696	154	-7
	004	-24	166	1.006	10.143	1.973	-23	-24	-155	4.086	11.904	-3.562	-108
	005	-34	239	1.446	14.576	2.837	-34	-34	-221	5.870	17.110	-5.117	-154
Trave Legno 1a-7	001	238	-606	536	-4.337	1.005	272	238	358	3.245	-3.205	-2.373	204
	002	218	-888	649	-5.514	1.314	402	218	538	4.968	-3.898	-3.507	300
	003	59	3	381	-848	302	3	59	17	-843	-848	302	3
	004	143	-742	304	-4.066	902	332	143	438	4.672	-2.720	-3.109	248
	005	206	-1.065	436	-5.841	1.298	476	206	629	6.713	-3.907	-4.468	357
Trave Legno 2a-8	001	-165	457	1.394	8.006	1.488	-184	-165	-413	1.210	9.042	-1.552	-246
	002	-164	553	2.019	10.297	1.907	-212	-164	-469	2.079	11.701	-2.223	-294
	003	-31	43	64	832	111	-26	-31	-64	-387	832	111	-26
	004	-117	430	1.646	8.054	1.517	-157	-117	-350	1.979	9.226	-1.920	-230
	005	-168	619	2.364	11.571	2.181	-229	-168	-501	2.845	13.254	-2.760	-328
Piano Terra													
Travata: Trave 1-2-3-4													
Trave 1-2	001	567	-1.898	-2.073	-8.945	-1.520	1.200	567	1.053	10.735	-8.945	-8.898	1.200
	002	-77	-2.479	-2.837	-11.337	-3.382	1.549	-77	1.330	6.758	-11.337	-4.448	1.549
	003	758	-79	-452	-969	-2.714	51	758	46	7.581	-969	-3.820	51
	004	-555	-2.008	-2.039	-8.786	-1.003	1.253	-555	1.072	602	-8.786	-1.166	1.253
	005	-797	-2.885	-2.928	-12.624	-1.439	1.799	-797	1.540	863	-12.624	-1.674	1.799
Trave 2-3	001	566	-338	13.903	-5.671	22.979	242	566	685	11.989	-5.671	-22.075	242
	002	404	-459	9.218	-8.462	15.024	311	404	855	7.365	-8.462	-14.149	311
	003	284	11	10.061	1.354	18.371	-1	284	8	9.718	1.354	-18.209	-1

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	004	148	-392	1.051	-7.893	470	260	148	706	-237	-7.893	138	260
	005	213	-564	1.509	-11.340	673	374	213	1.016	-342	-11.340	200	374
Trave 3-4	001	-811	403	10.530	-7.099	8.576	271	-811	1.047	-1.364	-7.099	1.449	271
	002	-134	367	6.940	-9.059	4.186	502	-134	1.558	-1.725	-9.059	3.116	502
	003	-960	60	7.287	-902	3.721	-19	-960	15	-275	-902	2.653	-19
	004	516	264	958	-6.942	1.013	433	516	1.293	-1.220	-6.942	822	433
	005	741	381	1.376	-9.973	1.456	622	741	1.857	-1.753	-9.973	1.181	622
Piano Terra													
Trave 5-6	001	914	-999	-857	124	3.667	680	914	673	13.253	124	-15.143	680
	002	827	-1.146	-1.335	-192	1.469	763	827	730	9.041	-192	-9.908	763
	003	668	-120	620	604	3.568	85	668	89	9.627	604	-10.895	85
	004	245	-874	-1.358	-477	-953	577	245	546	984	-477	-953	577
	005	352	-1.256	-1.952	-685	-1.369	830	352	785	1.414	-685	-1.369	830
Trave 6-7	001	130	-808	16.922	1.464	25.500	510	130	1.350	4.341	1.464	-19.546	510
	002	-32	-1.048	11.112	-51	17.106	651	-32	1.703	2.791	-51	-13.168	651
	003	211	-74	13.770	2.887	21.563	48	211	128	3.955	2.887	-16.919	48
	004	-161	-832	73	-1.809	71	515	-161	1.343	-227	-1.809	71	515
	005	-232	-1.197	104	-2.599	102	740	-232	1.931	-325	-2.599	102	740
Trave 7-8	001	-1.399	800	2.236	-4.182	3.976	-958	-1.399	-1.474	1.246	-4.182	-3.142	-958
	002	-849	978	1.639	-6.016	926	-1.187	-849	-1.839	654	-6.016	-112	-1.187
	003	-832	-55	1.011	87	484	-23	-832	-110	1.130	87	-584	-23
	004	-166	843	636	-5.020	393	-970	-166	-1.459	-116	-5.020	228	-970
	005	-239	1.212	914	-7.212	564	-1.395	-239	-2.098	-166	-7.212	327	-1.395
Piano Terra													
Trave 9-10	001	-544	894	-938	-5.263	6.335	-355	-544	22	6.613	-5.263	-12.478	-355
	002	-229	1.301	-1.678	-7.061	3.345	-575	-229	-113	3.196	-7.061	-7.346	-575
	003	-930	-7	641	91	6.041	29	-930	63	2.209	91	-7.316	29
	004	403	1.090	-1.802	-5.933	-1.147	-500	403	-139	1.171	-5.933	-1.302	-500
	005	579	1.566	-2.590	-8.523	-1.649	-718	579	-199	1.684	-8.523	-1.871	-718
Trave 10-11	001	-184	-34	6.338	-5.300	7.751	-148	-184	-662	417	-5.300	-4.954	-148
	002	-235	-41	2.123	-7.579	1.625	-204	-235	-902	-688	-7.579	-303	-204
	003	28	-63	1.470	-236	1.300	25	28	41	-5	-236	-602	25
	004	-207	-2	764	-6.147	489	-181	-207	-769	-558	-6.147	130	-181
	005	-298	-4	1.096	-8.834	702	-261	-298	-1.105	-800	-8.834	186	-261
Piano Terra													
Trave 1-5	001	21	485	3.869	-3.624	15.751	-208	21	-653	18.753	-3.624	-21.788	-208
	002	153	586	2.039	-6.865	9.144	-261	153	-840	11.395	-6.865	-13.757	-261
	003	-218	-16	2.643	1.688	9.869	8	-218	29	10.567	1.688	-12.766	8
	004	255	494	-36	-6.835	1.149	-221	255	-713	2.575	-6.835	-3.097	-221
	005	366	710	-52	-9.821	1.651	-317	366	-1.024	3.699	-9.821	-4.448	-317
Trave 5-9	001	-386	328	13.713	-5.717	10.236	-411	-386	-1.036	-1.545	-5.717	-752	-411
	002	-520	292	8.551	-7.535	5.234	-453	-520	-1.213	-2.000	-7.535	1.711	-453
	003	-58	143	6.578	-621	2.961	-97	-58	-178	-775	-621	1.467	-97
	004	-374	153	2.829	-5.880	2.428	-316	-374	-898	-1.168	-5.880	471	-316
	005	-537	221	4.063	-8.449	3.487	-455	-537	-1.292	-1.677	-8.449	677	-455
Piano Terra													
Trave 2-6	001	-107	1.395	7.524	3.692	15.821	-497	-107	-1.326	17.360	3.692	-19.417	-497
	002	-119	1.813	4.243	1.684	8.873	-648	-119	-1.734	9.703	1.684	-10.869	-648
	003	-2	23	5.641	3.198	11.332	-6	-2	-9	12.294	3.198	-13.765	-6
	004	-105	1.492	-89	-639	-4	-535	-105	-1.435	-67	-639	-4	-535
	005	-151	2.144	-128	-917	-6	-769	-151	-2.062	-97	-917	-6	-769
Trave 6-10	001	1.043	152	14.440	1.579	18.490	-28	1.043	59	2.211	1.579	-11.126	-28
	002	896	49	8.751	760	11.725	51	896	217	1.220	760	-7.190	51
	003	1.119	150	10.014	1.762	14.193	-81	1.119	-120	2.807	1.762	-9.854	-81
	004	23	-49	607	-475	403	90	23	251	-731	-475	403	90
	005	33	-69	872	-683	579	129	33	360	-1.050	-683	579	129
Piano Terra													
Trave 3-7	001	-52	346	9.805	4.942	17.882	-86	-52	-125	6.572	4.942	-16.700	-86
	002	10	584	5.018	2.716	9.864	-162	10	-302	3.543	2.716	-9.325	-162
	003	-111	-62	7.453	3.717	12.679	30	-111	103	4.808	3.717	-11.712	30
	004	82	529	-691	-164	-88	-155	82	-318	-207	-164	-88	-155
	005	118	760	-992	-237	-127	-222	118	-457	-298	-237	-127	-222
Trave 7-11	001	-351	-203	5.102	-2.921	15.771	-289	-351	-1.163	2.499	-2.921	-14.098	-289
	002	-393	-253	3.667	-5.602	10.269	-381	-393	-1.517	697	-5.602	-8.237	-381
	003	-660	94	2.966	1.706	11.396	-77	-660	-161	2.567	1.706	-11.156	-77
	004	95	-259	1.106	-5.786	1.086	-274	95	-1.170	-1.103	-5.786	447	-274
	005	136	-372	1.590	-8.315	1.560	-395	136	-1.684	-1.585	-8.315	643	-395
Piano Terra													
Trave 4-8	001	40	-653	4.640	-2.065	16.983	110	40	-49	6.328	-2.065	-17.600	110
	002	-110	-753	1.739	-5.473	8.601	106	-110	-175	3.032	-5.473	-9.071	106
	003	157	-57	3.257	1.873	10.781	9	157	-6	4.265	1.873	-11.149	9
	004	-194	-589	-689	-5.812	99	81	-194	-145	-270	-5.812	-250	81
	005	-279	-846	-989	-8.348	143	116	-279	-209	-389	-8.348	-360	116
Fondazione													
Trave 1-2	001	-94	-12	-2.402	10.573	-12.407	-602	-94	779	-6.455	10.573	14.980	1.275
	002	89	603	-1.026	7.920	-6.933	-878	89	-146	-3.402	7.920	8.178	240
	003	-176	-585	2.490	-4.771	-1.294	255	-176	890	-8.717	-4.771	11.373	999
	004	281	1.258	-1.888	8.556	-4.571	-1.197	281	-1.100	1.664	8.556	595	-810
	005	404	1.808	-2.712	12.291	-6.566	-1.719	404	-1.580	2.391	12.291	853	-1.163
Trave 2-3	001	-270	590	-5.937	16.340	-17.814	-1.419	-270	2.007	-23.555	16.340	30.853	2.338
	002	-94	413	-1.937	9.822	-8.482	-794	-94	905	-12.204	9.822	15.543	1.113
	003	-365	-188	-6.628	-3.412	-11.911	-491	-365	1.725	-14.493	-3.412	17.696	1.732
	004	102	285	1.863	8.482	-76	-199	102	-248	-842	8.482	1.379	-146
	005	146	409	2.676	12.185	-109	-286	146	-356	-1.208	12.185	1.980	-210

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave 3-4	001	579	2.939	-16.441	-1.569	-26.680	-3.283	579	-2.086	737	-1.569	12.262	-1.121
	002	245	1.277	-7.666	-936	-12.659	-1.471	245	-851	52	-936	6.124	-394
	003	530	2.577	-13.466	-10.148	-16.913	-2.719	530	-2.021	4.256	-10.148	775	-1.311
	004	-177	-763	1.989	4.386	590	659	-177	774	-2.111	4.386	3.346	688
	005	-255	-1.096	2.859	6.303	849	947	-255	1.113	-3.033	6.303	4.808	989
Fondazione		Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	001	2.066	9.197	-12.059	17.513	-29.645	-8.444	2.066	-8.734	-2.175	17.513	16.219	-7.272
	002	1.008	4.489	-7.371	7.939	-16.087	-4.121	1.008	-4.263	64	7.939	6.869	-3.550
	003	1.499	6.764	-7.634	7.886	-17.844	-6.358	1.499	-6.245	171	7.886	5.481	-5.043
	004	-107	-542	-1.208	814	-1.536	603	-107	388	353	814	1.085	213
	005	-154	-780	-1.737	1.169	-2.208	867	-154	559	509	1.169	1.558	307
Fondazione		Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	001	-284	-1.207	-1.500	7.450	-9.276	1.052	-284	1.176	-5.600	7.450	12.124	976
	002	-199	-799	-657	4.563	-3.794	627	-199	867	-1.758	4.563	4.579	791
	003	-437	-1.760	2.360	-2.729	-738	1.385	-437	1.901	-6.769	-2.729	8.584	1.729
	004	16	62	-1.598	4.679	-2.389	-48	16	-68	1.960	4.679	-750	-63
	005	22	90	-2.297	6.717	-3.432	-70	22	-99	2.817	6.717	-1.080	-91
Trave 10-11	001	-556	-960	-9.349	16.752	-15.512	225	-556	1.957	-7.811	16.752	15.321	1.667
	002	-155	-111	-4.059	8.935	-6.869	-164	-155	702	-3.905	8.935	7.842	691
	003	-444	-447	-7.033	-1.156	-8.137	-283	-444	1.882	-1.180	-1.156	3.435	1.793
	004	212	381	170	7.429	-1.348	-108	212	-729	-2.246	7.429	4.258	-611
	005	304	548	240	10.674	-1.939	-156	304	-1.047	-3.224	10.674	6.118	-879
Fondazione		Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	001	-150	-663	-6.871	28.172	-18.667	606	-150	29	-22.252	28.172	24.600	-125
	002	-221	-640	-2.983	16.539	-10.088	504	-221	382	-11.482	16.539	12.214	206
	003	140	340	-1.610	9.583	-6.008	-245	140	-304	-9.667	9.583	10.324	-203
	004	-262	-721	-1.758	7.795	-4.861	555	-262	488	-3.266	7.795	3.538	286
	005	-376	-1.035	-2.525	11.194	-6.983	797	-376	702	-4.693	11.194	5.083	411
Trave 5-9	001	167	421	-14.304	5.800	-20.271	-168	167	-640	-2.048	5.800	11.968	-566
	002	182	590	-5.848	2.010	-8.603	-423	182	-563	-1.162	2.010	5.021	-375
	003	-109	-384	-7.114	-833	-8.971	309	-109	307	-148	-833	3.940	169
	004	196	661	-134	2.274	-1.332	-501	196	-583	-1.127	2.274	1.908	-360
	005	282	950	-193	3.263	-1.912	-720	282	-838	-1.617	3.263	2.737	-517
Fondazione		Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	001	156	-133	-7.239	27.773	-23.904	319	156	-855	-45.162	27.773	46.646	-821
	002	-14	-262	-2.317	13.054	-11.685	288	-14	-198	-26.714	13.054	26.657	-243
	003	342	401	-396	8.633	-10.241	-101	342	-1.177	-33.202	8.633	32.070	-996
	004	-232	-484	-81	2.336	-960	313	-232	586	-937	2.336	982	431
	005	-333	-695	-116	3.355	-1.379	449	-333	843	-1.346	3.355	1.411	620
Trave 6-10	001	-293	-1.134	-33.855	-878	-40.905	1.015	-293	725	4.276	-878	12.720	271
	002	-112	-406	-19.901	-3.377	-22.951	337	-112	306	3.981	-3.377	4.714	155
	003	-471	-1.700	-26.407	-9.335	-28.346	1.410	-471	1.287	7.810	-9.335	1.749	658
	004	201	731	-6	1.001	-448	-609	201	-548	-447	1.001	792	-276
	005	290	1.051	-9	1.437	-644	-876	290	-787	-642	1.437	1.137	-396
Fondazione		Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	001	803	1.090	-8.035	32.288	-18.425	-408	803	-2.619	-14.089	32.288	17.914	-2.172
	002	434	525	-3.347	16.526	-8.550	-147	434	-1.478	-6.405	16.526	8.199	-1.247
	003	736	362	-1.872	12.422	-7.428	361	736	-3.035	-6.524	12.422	6.416	-2.724
	004	-90	104	-2.340	7.325	-3.539	-216	-90	519	-1.856	7.325	3.736	504
	005	-129	150	-3.362	10.527	-5.085	-310	-129	746	-2.668	10.527	5.369	724
Fondazione		Travata: Trave 7-11											
Trave 7-11	001	-1.630	-5.578	-19.240	28.140	-36.694	4.315	-1.630	4.771	-4.706	28.140	18.616	2.847
	002	-950	-3.219	-11.188	15.283	-19.918	2.457	-950	2.811	-1.292	15.283	9.161	1.716
	003	-1.422	-5.106	-10.947	15.291	-22.112	4.201	-1.422	3.922	-2.309	15.291	8.388	2.046
	004	42	304	-2.208	2.691	-2.237	-401	42	35	398	2.691	2.177	215
	005	61	437	-3.173	3.867	-3.213	-577	61	51	572	3.867	3.129	310

LEGENDA:

- Id_{Tr}

CC

Estr.

Inz./Fin.
- Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura		Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 3a-4a	X	4	33	63	2.262	190	37	4	46	362	2.262	190	37
	Y	33	623	733	215	664	685	33	902	741	215	664	685
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1-3a	X	65	117	1.060	4.174	331	30	65	56	747	4.174	331	30
	Y	133	194	1.895	4.638	568	65	133	155	1.203	4.638	568	65
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-3a	X	121	84	1.693	2.354	2.755	32	121	72	1.204	2.354	2.755	32
	Y	158	518	33	1.540	215	923	158	455	210	1.540	215	923
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-2a	X	98	269	341	1.934	393	279	98	470	697	1.934	393	279
	Y	266	839	249	1.940	258	792	266	1.251	434	1.940	258	792
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 4-2a	X	90	69	2.133	582	1.060	90	90	301	2.148	582	1.060	90
	Y	12	22	3.515	5.844	1.722	110	12	422	3.447	5.844	1.722	110

Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 4a-9	X	31	67	520	4.358	214	35	31	129	681	4.358	214	35
	Y	87	356	309	5.512	254	103	87	229	1.121	5.512	254	103
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 4a-11	X	84	77	41	1.637	33	41	84	134	125	1.637	33	41
	Y	123	311	1.024	3.514	428	72	123	54	1.164	3.514	428	72
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 1a-7	X	78	88	225	1.317	27	44	78	94	122	1.317	27	44
	Y	108	72	65	6.433	126	6	108	97	446	6.433	126	6
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave Legno 2a-8	X	40	459	540	2.172	92	199	40	354	166	2.172	92	199
	Y	14	366	2.239	3.241	1.049	84	14	28	2.035	3.241	1.049	84
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	287	737	6.896	8.405	6.902	308	287	20	10.077	8.405	6.902	308
	Y	94	639	722	4.117	532	287	94	67	589	4.117	532	287
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	64	262	7.812	1.849	3.678	106	64	184	7.726	1.849	3.678	106
	Y	113	62	138	975	50	12	113	109	75	975	50	12
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 3-4	X	104	8	10.261	7.956	7.357	112	104	263	7.194	7.956	7.357	112
	Y	87	220	1.038	10.538	1.120	440	87	824	1.620	10.538	1.120	440
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 5-6-7-8											
Trave 5-6	X	37	217	11.669	7.888	9.064	125	37	92	10.614	7.888	9.064	125
	Y	457	488	849	461	659	231	457	80	774	461	659	231
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 6-7	X	272	194	5.196	1.331	2.021	120	272	320	3.352	1.331	2.021	120
	Y	28	41	1.826	11.612	941	101	28	390	2.145	11.612	941	101
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	51	33	4.511	4.289	3.999	303	51	686	4.978	4.289	3.999	303
	Y	982	771	4.150	7.323	3.841	626	982	711	4.965	7.323	3.841	626
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	285	1.965	4.408	1.072	4.723	1.271	285	1.160	7.200	1.072	4.723	1.271
	Y	169	702	444	1.851	384	642	169	875	502	1.851	384	642
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 10-11	X	399	209	4.690	1.922	1.917	116	399	276	3.415	1.922	1.917	116
	Y	103	359	907	15.192	695	131	103	191	2.031	15.192	695	131
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	X	76	514	673	2.874	258	153	76	327	737	2.874	258	153
	Y	34	278	5.548	9.451	2.419	48	34	12	7.683	9.451	2.419	48
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-9	X	255	655	525	4.551	206	628	255	1.431	314	4.551	206	628
	Y	187	513	11.980	2.844	5.927	289	187	448	7.711	2.844	5.927	289
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	X	87	212	571	907	223	61	87	130	657	907	223	61
	Y	22	46	10.995	13.501	3.682	12	22	107	9.156	13.501	3.682	12
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 6-10	X	34	127	622	2.093	460	103	34	214	913	2.093	460	103
	Y	131	10	12.417	9.013	7.839	110	131	361	13.627	9.013	7.839	110
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 3-7-11											
Trave 3-7	X	38	35	905	5.230	354	36	38	158	1.035	5.230	354	36
	Y	350	25	8.768	16.033	2.348	37	350	224	4.072	16.033	2.348	37
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-11	X	164	133	2.384	4.574	1.613	20	164	204	2.974	4.574	1.613	20
	Y	110	623	4.732	11.372	3.194	288	110	333	5.883	11.372	3.194	288
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	X	93	50	285	6.596	200	69	93	325	811	6.596	200	69
	Y	665	419	4.591	3.228	1.632	145	665	379	4.331	3.228	1.632	145
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	272	1.235	8.278	11.675	2.486	1.212	272	1.068	8.648	11.675	9.741	802
	Y	30	300	653	2.174	3.142	930	30	551	1.795	2.174	4.014	1.150
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	77	149	9.777	795	5.024	79	77	273	9.995	795	5.642	252
	Y	1.442	1.127	3.844	6.328	5.694	1.193	1.442	6.827	1.957	6.328	5.257	7.156
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 3-4	X	93	345	8.012	10.286	8.890	211	93	479	8.103	10.286	3.338	547
	Y	1.869	9.334	1.890	6.141	5.826	10.317	1.869	6.981	1.753	6.141	6.879	4.343
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	X	79	538	12.518	1.459	10.907	794	79	160	11.176	1.459	6.677	172
	Y	575	2.030	1.824	3.814	3.988	1.033	575	2.996	603	3.814	4.130	3.484
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	221	1.045	10.693	11.349	4.171	1.090	221	816	11.357	11.349	11.977	536
	Y	52	156	554	2.886	2.503	712	52	575	3.119	2.886	5.556	1.080
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Trave 10-11	X	351	700	12.127	7.594	7.891	332	351	1.240	8.985	7.594	436	1.125	
	Y	52	916	4.574	9.258	7.109	1.443	52	1.197	3.164	9.258	7.765	1.652	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1-5-9												
Trave 1-5	X	1.325	755	5.119	9.674	8.599	2.068	1.325	7.615	3.662	9.674	5.725	7.899	
	Y	98	144	8.839	7.421	2.003	96	98	375	9.787	7.421	5.893	361	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 5-9	X	2.080	8.837	3.594	8.072	6.728	8.873	2.080	4.652	2.428	8.072	7.688	1.222	
	Y	80	370	10.260	7.528	7.498	395	80	152	10.063	7.528	3.953	20	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 2-6-10												
Trave 2-6	X	1.444	273	929	1.481	679	1.597	1.444	7.757	4.138	1.481	4.099	7.961	
	Y	79	57	9.879	7.181	2.499	24	79	362	13.041	7.181	9.023	359	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 6-10	X	2.273	9.387	3.055	2.549	3.380	9.199	2.273	5.361	850	2.549	378	1.839	
	Y	116	462	8.128	7.902	5.030	434	116	294	9.168	7.902	3.587	133	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 4-8												
Trave 4-8	X	121	1.207	5.539	12.731	8.350	1.540	121	1.832	4.236	12.731	8.337	2.074	
	Y	281	724	14.827	5.474	2.307	614	281	740	14.476	5.474	3.887	631	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 7-11												
Trave 7-11	X	14	863	1.334	2.801	669	1.542	14	796	583	2.801	4.005	1.490	
	Y	39	125	17.393	3.897	14.320	368	39	384	12.073	3.897	2.900	562	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

LEGENDA:

- Id_{Tr}
 Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- Dir
 Direzione del sisma.
- Estr.
 Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 3a-4a	X	+	11	157	114	-346	123	-155	11	-188	-159	-346	123	-155
	X	-	-11	-157	-114	346	-123	155	-11	188	159	346	-123	155
	Y	+	3	34	155	-323	160	-31	3	-35	-201	-323	160	-31
	Y	-	-3	-34	-155	323	-160	31	-3	35	201	323	-160	31
Trave Legno 1-3a	X	+	9	75	12	701	1	-25	9	-62	7	701	1	-25
	X	-	-9	-75	-12	-701	-1	25	-9	62	-7	-701	-1	25
	Y	+	13	68	41	548	16	-20	13	-43	-44	548	16	-20
	Y	-	-13	-68	-41	-548	-16	20	-13	43	44	-548	-16	20
Trave Legno 1a-3a	X	+	-31	67	14	-991	150	-190	-31	-133	-144	-991	150	-190
	X	-	31	-67	-14	991	-150	190	31	133	144	991	-150	190
	Y	+	-10	32	10	-267	51	-77	-10	-49	-44	-267	51	-77
	Y	-	10	-32	-10	267	-51	77	10	49	44	267	-51	77
Trave Legno 1a-2a	X	+	9	46	112	-103	88	-46	9	-75	-121	-103	88	-46
	X	-	-9	-46	-112	103	-88	46	-9	75	121	103	-88	46
	Y	+	10	43	110	-99	86	-45	10	-77	-118	-99	86	-45
	Y	-	-10	-43	-110	99	-86	45	-10	77	118	99	-86	45
Trave Legno 4-2a	X	+	24	93	-68	1.265	-43	-43	24	-83	105	1.265	-43	-43
	X	-	-24	-93	68	-1.265	43	43	-24	83	-105	-1.265	43	43
	Y	+	24	99	-67	1.352	-43	-46	24	-88	106	1.352	-43	-46
	Y	-	-24	-99	67	-1.352	43	46	-24	88	-106	-1.352	43	46
Trave Legno 4a-9	X	+	1	71	60	-1.054	27	-24	1	-65	-89	-1.054	27	-24
	X	-	-1	-71	-60	1.054	-27	24	-1	65	89	1.054	-27	24
	Y	+	5	25	72	-1.064	31	-12	5	-42	-104	-1.064	31	-12
	Y	-	-5	-25	-72	1.064	-31	12	-5	42	104	1.064	-31	12
Trave Legno 4a-11	X	+	10	105	48	-1.011	10	-43	10	-115	-5	-1.011	10	-43
	X	-	-10	-105	-48	1.011	-10	43	-10	115	5	1.011	-10	43
	Y	+	16	59	64	-1.120	18	-30	16	-97	-28	-1.120	18	-30
	Y	-	-16	-59	-64	1.120	-18	30	-16	97	28	1.120	-18	30
Trave Legno 1a-7	X	+	13	22	67	-188	24	-14	13	-33	-32	-188	24	-14
	X	-	-13	-22	-67	188	-24	14	-13	33	32	188	-24	14
	Y	+	14	20	72	-216	27	-13	14	-33	-37	-216	27	-13
	Y	-	-14	-20	-72	216	-27	13	-14	33	37	216	-27	13
Trave Legno 2a-8	X	+	15	81	-19	-1.248	-14	-45	15	-103	37	-1.248	-14	-45
	X	-	-15	-81	19	1.248	14	45	-15	103	-37	1.248	14	45
	Y	+	15	86	-23	-1.351	-15	-48	15	-110	40	-1.351	-15	-48
	Y	-	-15	-86	23	1.351	15	48	-15	110	-40	1.351	15	48
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	+	51	1.963	-432	-462	-448	-1.568	51	-1.893	670	-462	-448	-1.568
	X	-	-51	-1.963	432	462	448	1.568	-51	1.893	-670	462	448	1.568
	Y	+	55	2.076	-448	-470	-466	-1.661	55	-2.007	-697	-470	-466	-1.661
	Y	-	-55	-2.076	448	470	466	1.661	-55	2.007	-697	470	466	1.661
Trave 2-3	X	+	101	1.043	-535	-195	-254	-492	101	-1.036	539	-195	-254	-492
	X	-	-101	-1.043	535	195	254	492	-101	1.036	-539	195	254	492
	Y	+	105	1.108	-558	-202	-266	-522	105	-1.100	564	-202	-266	-522
	Y	-	-105	-1.108	558	202	266	522	-105	1.100	-564	202	266	522

Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave 3-4	X	+	37	1.907	-857	1.815	-663	-1.640	37	-1.984	717	1.815	-663	-1.640
	X	-	-37	-1.907	857	-1.815	663	1.640	-37	1.984	-717	-1.815	663	1.640
	Y	+	38	2.024	-894	1.909	-693	-1.740	38	-2.105	750	1.909	-693	-1.740
	Y	-	-38	-2.024	894	-1.909	693	1.740	-38	2.105	-750	-1.909	693	1.740
Piano Terra			Travata: Trave 5-6-7-8											
Trave 5-6	X	+	50	1.607	206	-84	174	-1.235	50	-1.430	-221	-84	174	-1.235
	X	-	-50	-1.607	-206	84	-174	1.235	-50	1.430	221	84	-174	1.235
	Y	+	53	1.718	215	-74	180	-1.318	53	-1.523	-228	-74	180	-1.318
	Y	-	-53	-1.718	-215	74	-180	1.318	-53	1.523	228	74	-180	1.318
Trave 6-7	X	+	66	644	196	-1.031	97	-291	66	-586	-213	-1.031	97	-291
	X	-	-66	-644	-196	1.031	-97	291	-66	586	213	1.031	-97	291
	Y	+	67	679	199	-1.039	98	-306	67	-616	-215	-1.039	98	-306
	Y	-	-67	-679	-199	1.039	-98	306	-67	616	215	1.039	-98	306
Trave 7-8	X	+	43	1.425	383	-65	337	-1.390	43	-1.873	-417	-65	337	-1.390
	X	-	-43	-1.425	-383	65	-337	1.390	-43	1.873	417	65	-337	1.390
	Y	+	47	1.504	393	-59	346	-1.469	47	-1.983	-428	-59	346	-1.469
	Y	-	-47	-1.504	-393	59	-346	1.469	-47	1.983	428	59	-346	1.469
Piano Terra			Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	+	66	1.414	73	-339	117	-1.135	66	-1.377	-214	-339	117	-1.135
	X	-	-66	-1.414	-73	339	-117	1.135	-66	1.377	214	339	-117	1.135
	Y	+	77	1.448	61	-305	102	-1.172	77	-1.435	-188	-305	102	-1.172
	Y	-	-77	-1.448	-61	305	-102	1.172	-77	1.435	188	305	-102	1.172
Trave 10-11	X	+	69	1.015	186	198	79	-535	69	-1.248	-149	198	79	-535
	X	-	-69	-1.015	-186	-198	-79	535	-69	1.248	149	-198	-79	535
	Y	+	66	1.073	194	24	87	-566	66	-1.320	-173	24	87	-566
	Y	-	-66	-1.073	-194	-24	-87	566	-66	1.320	173	-24	-87	566
Piano Terra			Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	X	+	43	858	270	369	120	-307	43	-824	-387	369	120	-307
	X	-	-43	-858	-270	-369	-120	307	-43	824	387	-369	-120	307
	Y	+	45	909	292	392	130	-327	45	-878	-418	392	130	-327
	Y	-	-45	-909	-292	-392	-130	327	-45	878	418	-392	-130	327
Trave 5-9	X	+	-3	1.216	666	-482	338	-708	-3	-1.134	-456	-482	338	-708
	X	-	3	-1.216	-666	482	-338	708	3	1.134	456	482	-338	708
	Y	+	-4	1.277	730	-703	375	-736	-4	-1.166	-515	-703	375	-736
	Y	-	4	-1.277	-730	703	-375	736	4	1.166	515	703	-375	736
Piano Terra			Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	X	+	42	704	303	368	103	-243	42	-623	-260	368	103	-243
	X	-	-42	-704	-303	-368	-103	243	-42	623	260	-368	-103	243
	Y	+	44	748	325	386	111	-258	44	-661	-280	386	111	-258
	Y	-	-44	-748	-325	-386	-111	258	-44	661	280	-386	-111	258
Trave 6-10	X	+	12	913	366	-163	225	-557	12	-935	-382	-163	225	-557
	X	-	-12	-913	-366	163	-225	557	-12	935	382	163	-225	557
	Y	+	11	967	397	-205	246	-589	11	-991	-419	-205	246	-589
	Y	-	-11	-967	-397	205	-246	589	-11	991	419	205	-246	589
Piano Terra			Travata: Trave 3-7-11											
Trave 3-7	X	+	71	650	-410	-480	-114	-216	71	-530	215	-480	-114	-216
	X	-	-71	-650	410	480	114	216	-71	530	-215	480	114	216
	Y	+	73	688	-419	-533	-116	-228	73	-559	216	-533	-116	-228
	Y	-	-73	-688	419	533	116	228	-73	559	-216	533	116	228
Trave 7-11	X	+	-18	1.061	-293	-94	-176	-757	-18	-1.453	292	-94	-176	-757
	X	-	18	-1.061	293	94	176	757	18	1.453	-292	94	176	757
	Y	+	-10	1.122	-282	-268	-165	-802	-10	-1.541	265	-268	-165	-802
	Y	-	10	-1.122	282	268	165	802	10	1.541	-265	268	165	802
Piano Terra			Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	X	+	109	935	-284	-401	-98	-349	109	-976	250	-401	-98	-349
	X	-	-109	-935	284	401	98	349	-109	976	-250	401	98	349
	Y	+	113	991	-292	-414	-100	-370	113	-1.034	257	-414	-100	-370
	Y	-	-113	-991	292	414	100	370	-113	1.034	-257	414	100	370
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	+	9	47	-595	-571	-353	-55	9	-31	538	-571	-524	-14
	X	-	-9	-47	595	571	353	55	-9	31	-538	571	524	14
	Y	+	7	38	-602	-635	-318	-45	7	-22	565	-635	-572	-7
	Y	-	-7	-38	602	635	318	45	-7	22	-565	635	572	7
Trave 2-3	X	+	69	123	-555	-42	-316	-45	69	-255	565	-42	-346	-238
	X	-	-69	-123	555	42	316	45	-69	255	-565	42	346	238
	Y	+	69	124	-587	-41	-325	-45	69	-258	597	-41	-355	-242
	Y	-	-69	-124	587	41	325	45	-69	258	-597	41	355	242
Trave 3-4	X	+	-59	-295	-536	384	-499	328	-59	218	591	384	-421	133
	X	-	59	295	536	-384	499	-328	59	-218	-591	-384	421	-133
	Y	+	-62	-309	-563	438	-546	340	-62	232	598	438	-388	146
	Y	-	62	309	563	-438	546	-340	62	-232	-598	-438	388	-146
Fondazione			Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	X	+	68	287	37	240	-140	-242	68	-306	-126	240	221	-291
	X	-	-68	-287	-37	-240	140	242	-68	306	126	-240	-221	291
	Y	+	68	285	56	230	-105	-240	68	-306	-132	230	219	-291
	Y	-	-68	-285	-56	-230	105	240	-68	306	132	-230	-219	291
Fondazione			Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	+	-5	-18	728	700	351	8	-5	27	-725	700	725	32
	X	-	5	18	-728	-700	-351	-8	5	-27	725	-700	-725	-32
	Y	+	-9	-33	718	814	292	22	-9	42	-721	814	744	43
	Y	-	9	33	-718	-814	-292	-22	9	-42	721	-814	-744	-43
Trave 10-11	X	+	-4	10	841	-691	590	-23	-4	33	-613	-691	-4	40
	X	-	4	-10	-841	691	-590	23	4	-33	613	691	4	-40
	Y	+	-4	11	926	-675	652	-24	-4	33	-638	-675	-26	40

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Y	-	4	-11	-926	675	-652	24	4	-33	638	675	26	-40
Fondazione			Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	X	+	46	87	671	226	528	-63	46	-153	-338	226	203	-141
	X	-	-46	-87	-671	-226	-528	63	-46	153	338	-226	-203	141
	Y	+	50	97	726	200	606	-71	50	-162	-355	200	225	-148
	Y	-	-50	-97	-726	-200	-606	71	-50	162	355	-200	-225	148
Trave 5-9	X	+	-11	-93	573	168	225	131	-11	-20	-890	168	878	-76
	X	-	11	93	-573	-168	-225	-131	11	20	890	-168	-878	76
	Y	+	-9	-91	565	230	181	134	-9	-32	-946	230	979	-90
	Y	-	9	91	-565	-230	-181	-134	9	32	946	-230	-979	90
Fondazione			Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	X	+	39	63	187	58	86	-40	39	-141	-221	58	149	-133
	X	-	-39	-63	-187	-58	-86	40	-39	141	221	-58	-149	133
	Y	+	42	70	209	41	111	-46	42	-149	-235	41	158	-140
	Y	-	-42	-70	-209	-41	-111	46	-42	149	235	-41	-158	140
Trave 6-10	X	+	-18	-106	184	-119	104	132	-18	10	-233	-119	144	-45
	X	-	18	106	-184	119	-104	-132	18	-10	233	119	-144	45
	Y	+	-17	-107	188	-126	105	136	-17	3	-239	-126	145	-54
	Y	-	17	107	-188	126	-105	-136	17	-3	239	126	-145	54
Fondazione			Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	X	+	19	64	-1.122	67	-726	-60	19	-33	848	67	-365	-23
	X	-	-19	-64	1.122	-67	726	60	-19	33	-848	-67	365	23
	Y	+	20	72	-1.188	123	-811	-69	20	-30	863	123	-367	-18
	Y	-	-20	-72	1.188	-123	811	69	-20	30	-863	-123	367	18
Fondazione			Travata: Trave 7-11											
Trave 7-11	X	+	34	73	-571	-242	-448	-15	34	-147	628	-242	-655	-150
	X	-	-34	-73	571	242	448	15	-34	147	-628	242	655	150
	Y	+	38	86	-575	-285	-416	-24	38	-162	678	-285	-727	-162
	Y	-	-38	-86	575	285	416	24	-38	162	-678	285	727	162

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- Dir

Direzione del sisma.
- e

Segno dell'eccentricità accidentale.
- Estr.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD

Travi - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 3a-4a	X	3	28	56	1.995	168	32	3	40	319	1.995	168	32	
	Y	30	550	647	189	586	604	30	796	656	189	586	604	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1-3a	X	57	105	935	3.685	292	27	57	49	660	3.685	292	27	
	Y	117	171	1.675	4.096	501	57	117	137	1.061	4.096	501	57	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-3a	X	108	74	1.496	2.080	2.431	28	108	64	1.063	2.080	2.431	28	
	Y	139	457	29	1.361	189	814	139	403	186	1.361	189	814	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-2a	X	87	238	302	1.707	349	247	87	417	615	1.707	349	247	
	Y	234	740	220	1.713	227	699	234	1.105	382	1.713	227	699	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 4-2a	X	80	61	1.881	521	934	80	80	266	1.895	521	934	80	
	Y	10	20	3.105	5.165	1.522	97	10	373	3.045	5.165	1.522	97	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 4a-9	X	27	60	458	3.846	189	30	27	113	603	3.846	189	30	
	Y	78	314	273	4.868	223	91	78	203	990	4.868	223	91	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 4a-11	X	74	67	36	1.440	29	35	74	117	109	1.440	29	35	
	Y	107	275	904	3.107	378	64	107	48	1.028	3.107	378	64	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-7	X	69	78	198	1.164	23	39	69	82	108	1.164	23	39	
	Y	96	63	59	5.681	111	6	96	86	394	5.681	111	6	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 2a-8	X	36	406	474	1.925	80	176	36	312	148	1.925	80	176	
	Y	14	324	1.979	2.863	928	73	14	24	1.799	2.863	928	73	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	256	653	6.095	7.434	6.101	273	256	18	8.908	7.434	6.101	273	
	Y	82	564	633	3.630	466	252	82	59	516	3.630	466	252	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 2-3	X	56	231	6.905	1.635	3.250	95	56	163	6.829	1.635	3.250	95	
	Y	101	54	119	861	43	10	101	97	65	861	43	10	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 3-4	X	93	7	9.071	7.046	6.505	100	93	232	6.362	7.046	6.505	100	
	Y	76	195	921	9.316	993	388	76	728	1.434	9.316	993	388	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 5-6-7-8											
Trave 5-6	X	34	192	10.297	6.968	7.998	110	34	81	9.365	6.968	7.998	110	
	Y	402	430	752	408	585	204	402	70	685	408	585	204	

Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 6-7	X	240	172	4.588	1.165	1.785	107	240	282	2.959	1.165	1.785	107
	Y	25	36	1.615	10.259	833	89	25	345	1.897	10.259	833	89
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-8	X	47	29	3.978	3.772	3.526	268	47	606	4.388	3.772	3.526	268
	Y	866	681	3.668	6.473	3.396	553	866	630	4.389	6.473	3.396	553
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	251	1.734	3.887	942	4.164	1.120	251	1.023	6.347	942	4.164	1.120
	Y	147	621	387	1.633	335	567	147	774	436	1.633	335	567
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 10-11	X	350	184	4.134	1.691	1.690	103	350	242	3.010	1.691	1.690	103
	Y	92	318	805	13.420	615	116	92	169	1.798	13.420	615	116
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	X	69	455	600	2.550	230	135	69	289	659	2.550	230	135
	Y	29	245	4.897	8.342	2.134	44	29	11	6.780	8.342	2.134	44
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-9	X	226	578	471	4.011	184	554	226	1.262	271	4.011	184	554
	Y	164	454	10.572	2.506	5.231	255	164	396	6.806	2.506	5.231	255
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	X	78	188	509	797	199	53	78	115	586	797	199	53
	Y	19	40	9.707	11.918	3.251	11	19	95	8.084	11.918	3.251	11
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 6-10	X	29	111	554	1.853	410	90	29	188	812	1.853	410	90
	Y	114	8	10.961	7.960	6.921	98	114	320	12.032	7.960	6.921	98
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 3-7-11											
Trave 3-7	X	34	32	796	4.621	312	32	34	140	912	4.621	312	32
	Y	311	23	7.746	14.159	2.073	33	311	198	3.599	14.159	2.073	33
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 7-11	X	145	118	2.101	4.028	1.422	17	145	179	2.622	4.028	1.422	17
	Y	99	552	4.182	10.048	2.824	256	99	295	5.199	10.048	2.824	256
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	X	84	45	245	5.826	174	60	84	286	710	5.826	174	60
	Y	587	371	4.058	2.851	1.442	128	587	335	3.827	2.851	1.442	128
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3-4											
Trave 1-2	X	240	1.092	7.312	10.327	2.181	1.071	240	944	7.644	10.327	8.617	711
	Y	26	266	575	1.932	2.784	821	26	486	1.592	1.932	3.559	1.014
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	67	132	8.640	705	4.437	69	67	240	8.836	705	4.985	220
	Y	1.273	996	3.396	5.604	5.038	1.055	1.273	6.032	1.740	5.604	4.659	6.322
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 3-4	X	84	310	7.083	9.095	7.863	191	84	427	7.160	9.095	2.941	485
	Y	1.651	8.243	1.669	5.429	5.155	9.112	1.651	6.164	1.556	5.429	6.090	3.833
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	X	69	470	11.052	1.300	9.639	696	69	133	9.857	1.300	5.875	158
	Y	509	1.797	1.612	3.376	3.526	914	509	2.651	536	3.376	3.659	3.081
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 9-10-11											
Trave 9-10	X	194	921	9.425	10.014	3.664	963	194	719	10.020	10.014	10.573	472
	Y	45	138	494	2.562	2.213	629	45	508	2.763	2.562	4.921	954
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 10-11	X	311	621	10.694	6.707	6.959	294	311	1.096	7.919	6.707	363	994
	Y	45	809	4.039	8.189	6.284	1.275	45	1.059	2.807	8.189	6.875	1.460
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-5-9											
Trave 1-5	X	1.170	671	4.540	8.558	7.619	1.828	1.170	6.720	3.243	8.558	5.070	6.970
	Y	87	128	7.794	6.564	1.748	86	87	333	8.646	6.564	5.207	321
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-9	X	1.836	7.798	3.191	7.136	5.961	7.832	1.836	4.105	2.134	7.136	6.786	1.078
	Y	71	330	9.058	6.655	6.624	351	71	135	8.876	6.655	3.475	17
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 2-6-10											
Trave 2-6	X	1.274	243	826	1.317	605	1.411	1.274	6.844	3.670	1.317	3.636	7.027
	Y	72	50	8.720	6.346	2.195	22	72	321	11.527	6.346	7.979	319
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 6-10	X	2.006	8.284	2.707	2.262	2.997	8.117	2.006	4.731	755	2.262	336	1.622
	Y	104	409	7.169	6.987	4.434	385	104	262	8.088	6.987	3.158	117
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	X	107	1.067	4.916	11.268	7.400	1.363	107	1.617	3.742	11.268	7.380	1.834
	Y	249	640	13.098	4.840	2.026	543	249	654	12.790	4.840	3.428	557
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 7-11											
Trave 7-11	X	13	763	1.190	2.478	604	1.363	13	702	510	2.478	3.541	1.316
	Y	34	111	15.369	3.450	12.660	326	34	338	10.660	3.450	2.549	497
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

Travi - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.													
Dir	Direzione del sisma.													
Estr.	Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).													
Inz./Fin.														

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche															
Id _{Pil}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv	
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃		
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]		
Pilastro 1	001	60	-4.455	1.411	Pilastrata: Pilastrata 1										02
	002	109	-4.200	2.319	31.074	1.245	4.671	60	8.530	-2.051	22.074	1.245	4.671	02	
	003	-11	-1.922	-322	17.021	2.038	4.074	109	7.126	-3.346	17.021	2.038	4.074	02	
	004	100	-2.238	2.191	7.302	-386	2.166	-11	4.099	750	7.302	-386	2.166	02	
	005	143	-3.213	3.147	9.432	1.982	1.975	100	3.252	-3.321	9.432	1.982	1.975	02	
					13.549	2.848	2.836	143	4.670	-4.770	13.549	2.848	2.836	02	
Pilastro 2	001	-138	-4.055	2.945	Pilastrata: Pilastrata 2										02
	002	-159	-2.709	2.515	56.698	2.777	4.651	-138	8.967	-4.831	47.698	2.777	4.651	02	
	003	-19	-2.882	2.288	28.345	2.227	2.922	-159	5.471	-3.720	28.345	2.227	2.922	02	
	004	-119	-448	626	33.524	2.317	3.250	-19	6.218	-4.200	33.524	2.317	3.250	02	
	005	-171	-644	900	1.631	359	354	-119	543	-378	1.631	359	354	02	
					2.342	515	508	-171	779	-543	2.342	515	508	02	
Pilastro 3	001	0	-3.627	-1.110	Pilastrata: Pilastrata 3										02
	002	-1	-1.616	-346	57.533	-1.514	4.913	0	10.128	3.130	48.533	-1.514	4.913	02	
	003	-11	-3.094	-2.185	28.202	-759	2.525	-1	5.454	1.779	28.202	-759	2.525	02	
	004	6	677	1.102	34.609	-2.226	3.735	-11	7.363	4.048	34.609	-2.226	3.735	02	
	005	9	972	1.585	789	796	-337	6	-268	-1.127	789	796	-337	02	
					1.131	1.144	-485	9	-386	-1.620	1.131	1.144	-485	02	
Pilastro 4	001	330	-4.024	872	Pilastrata: Pilastrata 4										02
	002	436	-3.098	823	30.686	548	4.813	330	9.258	-640	21.687	548	4.813	02	
	003	6	-1.974	318	14.674	475	3.556	436	6.717	-487	14.674	475	3.556	02	
	004	360	-1.266	428	8.203	399	2.435	6	4.744	-784	8.203	399	2.435	02	
	005	517	-1.821	615	6.885	104	1.358	360	2.483	140	6.885	104	1.358	02	
					9.893	150	1.953	517	3.569	201	9.893	150	1.953	02	
Pilastro 5	001	-27	2.459	-338	Pilastrata: Pilastrata 5										02
	002	-22	1.005	-714	44.871	-79	-2.773	-27	-5.304	-116	35.871	-79	-2.773	02	
	003	-5	2.391	502	20.817	-385	-1.433	-22	-3.009	364	20.817	-385	-1.433	02	
	004	-14	-735	-846	19.296	499	-2.394	-5	-4.313	-895	19.296	499	-2.394	02	
	005	-19	-1.055	-1.217	4.870	-573	378	-14	323	758	4.870	-573	378	02	
					6.995	-824	542	-19	463	1.090	6.995	-824	542	02	
Pilastro 6	001	-102	1.990	1.357	Pilastrata: Pilastrata 6										02
	002	-118	752	385	66.339	-3.361	-3.522	-102	-3.454	-3.711	78.551	1.810	-1.944	02	
	003	-12	1.525	2.001	49.608	840	-811	-118	-1.521	-1.967	49.608	840	-811	02	
	004	-90	-351	-947	60.416	2.208	-1.399	-12	-2.392	-4.181	60.416	2.208	-1.399	02	
	005	-129	-504	-1.362	1.430	-706	226	-90	282	1.030	1.430	-706	226	02	
					2.055	-1.016	325	-129	405	1.482	2.055	-1.016	325	02	
Pilastro 7	001	115	4.599	-4.089	Pilastrata: Pilastrata 7										02
	002	145	3.578	-3.697	66.339	-3.361	-3.522	115	-5.154	5.219	57.339	-3.361	-3.522	02	
	003	10	2.067	-2.916	36.005	-3.064	-2.801	145	-4.178	4.789	36.005	-3.064	-2.801	02	
	004	116	1.619	-1.277	39.956	-2.407	-1.439	10	-1.918	3.748	39.956	-2.407	-1.439	02	
	005	166	2.326	-1.836	3.773	-1.045	-1.383	116	-2.211	1.616	3.773	-1.045	-1.383	02	
					5.421	-1.502	-1.988	166	-3.178	2.323	5.421	-1.502	-1.988	02	
Pilastro 8	001	-38	4.841	-2.170	Pilastrata: Pilastrata 8										02
	002	-50	3.295	-1.907	34.133	-1.488	-4.727	-38	-8.127	1.911	25.133	-1.488	-4.727	02	
	003	-28	2.644	-1.163	15.068	-1.256	-3.195	-50	-5.471	1.538	15.068	-1.256	-3.195	02	
	004	-24	991	-931	11.897	-659	-2.497	-28	-4.206	646	11.897	-659	-2.497	02	
	005	-35	1.423	-1.340	4.821	-677	-1.015	-24	-1.794	925	4.821	-677	-1.015	02	
					6.928	-973	-1.458	-35	-2.578	1.331	6.928	-973	-1.458	02	
Pilastro 9	001	-253	-173	1.237	Pilastrata: Pilastrata 9										02
	002	-316	-414	1.396	21.244	1.377	-105	-253	-463	-2.556	12.244	1.377	-105	02	
	003	-16	-30	708	8.814	1.555	34	-316	-319	-2.887	8.814	1.555	34	02	
	004	-251	-329	729	4.678	683	91	-16	221	-1.174	4.678	683	91	02	
	005	-361	-472	1.045	4.297	870	-30	-251	-411	-1.667	4.297	870	-30	02	
					6.169	1.248	-43	-361	-590	-2.392	6.169	1.248	-43	02	
Pilastro 10	001	-36	1.835	-87	Pilastrata: Pilastrata 10										02
	002	-35	1.089	-673	40.356	-9	-1.785	-36	-3.163	-61	31.356	-9	-1.785	02	
	003	-2	1.947	-215	16.162	-569	-1.131	-35	-2.078	921	16.162	-569	-1.131	02	
	004	-26	-290	-408	18.469	-246	-1.758	-2	-2.976	474	18.469	-246	-1.758	02	
	005	-37	-416	-590	1.390	-304	157	-26	150	444	1.390	-304	157	02	
					1.996	-440	225	-37	215	642	1.996	-440	225	02	
Pilastro 11	001	-319	5.028	-1.206	Pilastrata: Pilastrata 11										02
	002	-417	4.390	-1.132	33.937	-1.309	-4.192	-319	-6.517	2.400	24.937	-1.309	-4.192	02	
	003	-11	2.660	-166	17.004	-1.095	-3.738	-417	-5.906	1.883	17.004	-1.095	-3.738	02	
	004	-339	1.915	-851	11.823	-183	-2.189	-11	-3.368	338	11.823	-183	-2.189	02	
	005	-487	2.752	-1.226	9.435	-805	-1.682	-339	-2.716	1.365	9.435	-805	-1.682	02	
					6.246	-1.158	-2.416	-487	-3.903	1.963	9.246	-1.158	-2.416	02	

LEGENDA:

Id_{Pil}	Identificativo del Pilastro.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr.	Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.	

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{PII}	Dir	Dist r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Pilastro 1	X	-	86	864	14.117	5.948	9.520	432	86	373	12.349	5.948	9.520	432	02
	Y	-	133	13.231	152	1.087	193	8.319	133	9.898	407	1.087	193	8.319	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	-	85	890	14.603	5.382	9.904	613	85	823	13.125	5.382	9.904	613	02
	Y	-	13	13.550	213	7.121	129	8.551	13	10.390	149	7.121	129	8.551	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	-	55	141	14.714	3.264	9.999	100	55	179	13.280	3.264	9.999	100	02
	Y	-	68	11.945	166	10.995	127	7.604	68	9.351	196	10.995	127	7.604	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	-	19	158	14.328	4.844	9.715	107	19	140	12.484	4.844	9.715	107	02
	Y	-	73	13.859	845	4.342	846	8.909	73	10.725	1.494	4.342	846	8.909	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 5															
Pilastro 5	X	-	23	989	11.695	12.352	8.175	652	23	835	11.196	12.352	8.175	652	02
	Y	-	24	14.670	550	1.643	354	9.608	24	12.236	443	1.643	354	9.608	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	-	44	761	12.198	7.435	8.681	500	44	640	12.110	7.435	8.681	500	02
	Y	-	75	15.819	588	3.971	390	10.675	75	14.069	504	3.971	390	10.675	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 7															
Pilastro 7	X	-	22	541	14.205	11.623	9.837	729	22	1.488	13.036	11.623	9.837	729	02
	Y	-	65	16.529	734	18.275	959	11.345	65	14.886	1.949	18.275	959	11.345	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 8															
Pilastro 8	X	-	141	815	14.040	1.442	9.709	914	141	1.695	12.593	1.442	9.709	914	02
	Y	-	50	14.654	1.353	78	1.625	9.630	50	11.769	3.111	78	1.625	9.630	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 9															
Pilastro 9	X	-	260	1.285	14.241	3.362	9.989	1.010	260	1.495	13.269	3.362	9.989	1.010	02
	Y	-	7	14.674	1.509	1.508	1.168	9.715	7	12.083	1.710	1.508	1.168	9.715	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 10															
Pilastro 10	X	-	71	544	13.916	4.468	9.554	313	71	346	12.834	4.468	9.554	313	02
	Y	-	39	14.856	1.378	8.970	1.019	9.795	39	12.569	1.474	8.970	1.019	9.795	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 11															
Pilastro 11	X	-	98	1.142	13.526	3.426	9.272	1.362	98	2.616	12.010	3.426	9.272	1.362	02
	Y	-	30	15.298	727	4.717	1.017	10.182	30	12.744	2.132	4.717	1.017	10.182	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:

- Id_{PII}

Dir

Distr

Lv

Estr.

Inf./Sup.
- Identificativo del Pilastro.

Direzione del sisma.

Distribuzione delle forze (0P = Principale non richiesta; 1P = Principale proporzionale alle forze statiche; 2P = Proporzionale I Modo vibrazione; 3P = Principale proporzionale ai taglianti; 0S = Secondaria non richiesta; 1S = Secondaria proporzionale alle masse; 2S = secondaria multimodale).

Identificativo del livello, nella relativa tabella.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{PII}	Di r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Pilastro 1	X	+	-232	-898	-1.008	-175	-687	589	-232	738	903	-175	-687	589	02
	X	-	232	898	1.008	175	687	-589	232	-738	-903	175	687	-589	02
	Y	+	-244	-945	-1.049	-288	-715	618	-244	773	940	-288	-715	618	02
	Y	-	244	945	1.049	288	715	-618	244	-773	-940	288	715	-618	02
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	+	-213	-304	-1.017	-294	-690	186	-213	216	916	-294	-690	186	02
	X	-	213	304	1.017	294	690	-186	213	-216	-916	294	690	-186	02
	Y	+	-225	-327	-1.058	-358	-719	200	-225	233	953	-358	-719	200	02
	Y	-	225	327	1.058	358	719	-200	225	-233	-953	358	719	-200	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	+	-210	407	-1.018	153	-690	-245	-210	-279	914	153	-690	-245	02
	X	-	210	-407	1.018	-153	690	245	210	279	-914	-153	690	245	02
	Y	+	-222	419	-1.059	191	-718	-252	-222	-287	950	191	-718	-252	02
	Y	-	222	-419	1.059	-191	718	252	222	287	-950	-191	718	252	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	+	-232	1.073	-892	305	-571	-704	-232	-870	684	305	-571	-704	02
	X	-	232	-1.073	892	-305	571	704	232	870	-684	-305	571	704	02
	Y	+	-244	1.115	-926	423	-592	-733	-244	-907	708	423	-592	-733	02
	Y	-	244	-1.115	926	-423	592	733	244	907	-708	-423	592	733	02
Pilastrata: Pilastrata 5															

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{Pil}	D _r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastro 5	X	+	-213	-946	192	-23	138	632	-213	822	-193	-23	138	632	02
	X	-	213	946	-192	23	-138	-632	213	-822	193	23	-138	-632	02
	Y	+	-225	-996	199	44	142	663	-225	862	-199	44	142	663	02
	Y	-	225	996	-199	-44	-142	-663	225	-862	199	-44	-142	-663	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	+	-172	-355	188	45	132	235	-172	302	-182	45	132	235	02
	X	-	172	355	-188	-45	-132	-235	172	-302	182	-45	-132	-235	02
	Y	+	-180	-380	196	53	137	251	-180	323	-189	53	137	251	02
	Y	-	180	380	-196	-53	-137	-251	180	-323	189	-53	-137	-251	02
Pilastrata: Pilastrata 7															
Pilastro 7	X	+	-150	571	93	588	25	-370	-150	-455	23	588	25	-370	02
	X	-	150	-571	-93	-588	-25	370	150	455	-23	-588	-25	370	02
	Y	+	-157	592	104	522	32	-386	-157	-478	15	522	32	-386	02
	Y	-	157	-592	-104	-522	-32	386	157	478	-15	-522	-32	386	02
Pilastrata: Pilastrata 8															
Pilastro 8	X	+	-254	1.148	71	-144	1	-780	-254	-991	68	-144	1	-780	02
	X	-	254	-1.148	-71	144	-1	780	254	991	-68	144	-1	780	02
	Y	+	-268	1.191	80	-148	7	-810	-268	-1.031	62	-148	7	-810	02
	Y	-	268	-1.191	-80	148	-7	810	268	1.031	-62	148	-7	810	02
Pilastrata: Pilastrata 9															
Pilastro 9	X	+	-191	-929	1.153	527	838	616	-191	768	-1.154	527	838	616	02
	X	-	191	929	-1.153	-527	-838	-616	191	-768	1.154	-527	-838	-616	02
	Y	+	-194	-959	1.199	687	872	629	-194	773	-1.202	687	872	629	02
	Y	-	194	959	-1.199	-687	-872	-629	194	-773	1.202	-687	-872	-629	02
Pilastrata: Pilastrata 10															
Pilastro 10	X	+	-179	-341	1.080	278	757	223	-179	282	-1.041	278	757	223	02
	X	-	179	341	-1.080	-278	-757	-223	179	-282	1.041	-278	-757	-223	02
	Y	+	-188	-362	1.130	238	794	235	-188	296	-1.094	238	794	235	02
	Y	-	188	362	-1.130	-238	-794	-235	188	-296	1.094	-238	-794	-235	02
Pilastrata: Pilastrata 11															
Pilastro 11	X	+	-276	583	1.062	-660	747	-380	-276	-465	-997	-660	747	-380	02
	X	-	276	-583	-1.062	660	-747	380	276	465	997	660	-747	380	02
	Y	+	-291	623	1.086	-752	759	-415	-291	-520	-1.004	-752	759	-415	02
	Y	-	291	-623	-1.086	752	-759	415	291	520	1.004	752	-759	415	02

LEGENDA:

- Id_{Pil}

Identificativo del Pilastro.
- Dir

Direzione del sisma.
- e

Segno dell'eccentricità accidentale.
- Lv

Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Estr.

Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inf./Sup.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD

Pilastri - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Pil}	Di r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
Pilastrata: Pilastrata 1														
Pilastro 1	X	74	775	12.479	5.268	8.414	389	74	334	10.916	5.268	8.414	389	02
	Y	118	11.677	138	969	174	7.343	118	8.735	365	969	174	7.343	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 2														
Pilastro 2	X	77	792	12.907	4.766	8.754	546	77	733	11.601	4.766	8.754	546	02
	Y	11	11.962	184	6.312	111	7.549	11	9.172	129	6.312	111	7.549	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 3														
Pilastro 3	X	51	124	13.006	2.888	8.837	90	51	161	11.738	2.888	8.837	90	02
	Y	60	10.552	143	9.727	110	6.719	60	8.261	169	9.727	110	6.719	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 4														
Pilastro 4	X	16	152	12.664	4.287	8.586	104	16	133	11.033	4.287	8.586	104	02
	Y	63	12.247	742	3.835	744	7.871	63	9.476	1.314	3.835	744	7.871	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 5														
Pilastro 5	X	21	887	10.320	10.925	7.215	586	21	750	9.879	10.925	7.215	586	02
	Y	21	12.946	489	1.450	314	8.481	21	10.798	393	1.450	314	8.481	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 6														
Pilastro 6	X	40	678	10.765	6.587	7.661	445	40	571	10.687	6.587	7.661	445	02
	Y	68	13.966	523	3.519	346	9.425	68	12.421	449	3.519	346	9.425	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 7														
Pilastro 7	X	19	484	12.538	10.281	8.683	648	19	1.320	11.505	10.281	8.683	648	02
	Y	56	14.601	643	16.151	845	10.021	56	13.149	1.718	16.151	845	10.021	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 8														
Pilastro 8	X	126	733	12.392	1.283	8.569	815	126	1.507	11.117	1.283	8.569	815	02
	Y	44	12.949	1.191	62	1.433	8.510	44	10.399	2.744	62	1.433	8.510	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 9														
Pilastro 9	X	231	1.149	12.555	2.970	8.807	901	231	1.333	11.698	2.970	8.807	901	02
	Y	6	12.950	1.342	1.316	1.039	8.574	6	10.664	1.518	1.316	1.039	8.574	02

Pilastrini - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{PII}	Dir	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 10														
Pilastrato 10	X	64	486	12.268	3.948	8.424	280	64	309	11.315	3.948	8.424	280	02
	Y	34	13.114	1.226	7.940	907	8.646	34	11.095	1.311	7.940	907	8.646	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 11														
Pilastrato 11	X	87	1.012	11.924	3.029	8.174	1.205	87	2.313	10.590	3.029	8.174	1.205	02
	Y	27	13.513	633	4.177	890	8.993	27	11.255	1.872	4.177	890	8.993	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:

- Id_{PII}**
Identificativo del Pilastrato.
- Dir**
Direzione del sisma.
- Lv**
Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Estr.**
Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
- Inf./Sup.**

SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Solai - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche									
Id _{Cmp}	CC	Estr. Inz.			Estr. Fin.				
		M ₃	N	T ₂	M ₃	N	T ₂		
		[N-m]	[N]	[N]	[N-m]	[N]	[N]		
Sezione solaio: Solai 1.1									
Piano Terra Travetto 1-2	001	0	0	1.721	0	0	-1.721		
	002	0	0	1.451	0	0	-1.451		
	003	0	0	1.844	0	0	-1.844		
Sezione solaio: Solai 1.2									
Piano Terra Travetto 2-1	001	0	0	2.325	0	0	-2.324		
	002	0	0	1.960	0	0	-1.959		
	003	0	0	2.491	0	0	-2.490		
Sezione solaio: Solai 1.3									
Piano Terra Travetto 1-2	001	0	0	2.959	0	0	-2.958		
	002	0	0	2.494	0	0	-2.493		
	003	0	0	3.170	0	0	-3.169		
Sezione solaio: Solai 1.4									
Piano Terra Travetto 2-1	001	0	0	3.829	0	0	-3.829		
	002	0	0	3.227	0	0	-3.227		
	003	0	0	4.102	0	0	-4.102		
Sezione solaio: Solai 1.5									
Piano Terra Travetto 1-2	001	0	0	1.661	0	0	-1.661		
	002	0	0	1.400	0	0	-1.400		
	003	0	0	1.779	0	0	-1.779		

LEGENDA:

- CC**
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- Estr. Inz./Fin.**
Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	001	9.393	-6.957	21.244	-173	1.237	-894
00001	002	6.493	-2.602	8.814	-414	1.396	-589
00001	003	-2.215	-461	4.678	-30	708	-2.316
00001	004	5.909	-2.256	4.297	-329	729	456
00001	005	8.482	-3.236	6.169	-472	1.045	655
00003	001	9.022	-156	40.356	1.835	-87	-3.118
00003	002	3.647	3.200	16.162	1.089	-673	-1.436
00003	003	669	9.589	18.469	1.947	-215	-3.953
00003	004	2.722	-798	1.390	-290	-408	1.038
00003	005	3.913	-1.147	1.996	-416	-590	1.492
00005	001	-20.908	-30.665	33.937	5.028	-1.206	-7.724
00005	002	-11.745	-18.330	17.004	4.390	-1.132	-4.292
00005	003	-1.073	-15.687	11.823	2.660	-166	-6.390
00005	004	-8.450	-4.984	6.435	1.915	-851	414
00005	005	-12.142	-7.162	9.246	2.752	-1.226	595
00007	001	-16.829	-44.288	34.133	4.841	-2.170	12.732
00007	002	-7.948	-23.271	15.068	3.295	-1.907	6.411
00007	003	-5.821	-19.962	11.897	2.644	-1.163	10.417
00007	004	-1.994	-8.127	4.821	991	-931	-1.039
00007	005	-2.867	-11.679	6.928	1.423	-1.340	-1.494
00009	001	18.467	33.062	66.339	4.599	-4.089	4.353
00009	002	7.331	16.603	36.005	3.578	-3.697	1.665
00009	003	9.680	20.210	39.956	2.067	-2.916	1.991
00009	004	-632	706	3.773	1.619	-1.277	-153
00009	005	-910	1.013	5.421	2.326	-1.836	-220
00011	001	3.646	-30.595	87.551	1.990	1.357	-411
00011	002	1.420	-17.243	49.608	752	385	-340
00011	003	4.614	-19.367	60.416	1.525	2.001	-597
00011	004	-1.746	-1.109	1.430	-351	-947	82
00011	005	-2.512	-1.594	2.055	-504	-1.362	118
00013	001	-122	-25.145	44.871	2.459	-338	409
00013	002	-1.014	-15.963	20.817	1.005	-714	219

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00013	003	1.011	-12.810	19.296	2.391	502	-100
00013	004	-1.359	-5.143	4.870	-735	-846	191
00013	005	-1.956	-7.390	6.995	-1.055	-1.217	275
00015	001	12.425	33.445	31.074	-4.455	1.411	-616
00015	002	10.462	21.491	17.021	-4.200	2.319	129
00015	003	-5.402	11.493	7.302	-1.922	-322	-258
00015	004	11.093	10.966	9.432	-2.238	2.191	734
00015	005	15.936	15.749	13.549	-3.213	3.147	1.054
00017	001	8.863	35.117	56.698	-4.055	2.945	-487
00017	002	4.416	17.010	28.345	-2.709	2.515	179
00017	003	3.576	13.373	33.524	-2.882	2.288	-757
00017	004	597	2.080	1.631	-448	626	887
00017	005	859	2.986	2.342	-644	900	1.274
00019	001	-19.423	10.533	57.533	-3.627	-1.110	1.074
00019	002	-11.517	5.109	28.202	-1.616	-346	424
00019	003	-8.962	8.186	34.609	-3.094	-2.185	989
00019	004	-3.299	-1.143	789	677	1.102	-586
00019	005	-4.738	-1.642	1.131	972	1.585	-842
00021	001	1.709	35.980	30.686	-4.024	872	3.735
00021	002	1.264	19.688	14.674	-3.098	823	1.893
00021	003	10.909	13.545	8.203	-1.974	318	2.531
00021	004	-4.497	9.371	6.885	-1.266	428	-381
00021	005	-6.463	13.469	9.893	-1.821	615	-547

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
IdNd	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	20.115	10.130	3.530	1.285	14.240	5.782
00001	Y	4.055	17.949	1.467	14.672	1.508	404
00001	Z	0	0	0	0	0	0
00003	X	11.228	2.593	4.466	544	13.918	7.212
00003	Y	7.241	20.220	9.074	14.855	1.378	666
00003	Z	0	0	0	0	0	0
00005	X	18.355	5.284	3.603	1.141	13.524	295
00005	Y	10.800	15.729	4.881	15.299	728	949
00005	Z	0	0	0	0	0	0
00007	X	13.236	13.814	1.713	814	14.040	2.413
00007	Y	6.056	7.648	334	14.654	1.353	2.738
00007	Z	0	0	0	0	0	0
00009	X	9.924	1.294	11.551	541	14.207	449
00009	Y	2.526	6.422	18.304	16.529	733	2.427
00009	Z	0	0	0	0	0	0
00011	X	25.840	643	7.473	761	12.199	1.775
00011	Y	1.185	4.414	4.004	15.820	589	191
00011	Z	0	0	0	0	0	0
00013	X	24.949	2.176	12.450	990	11.694	1.357
00013	Y	1.109	5.336	1.624	14.671	550	43
00013	Z	0	0	0	0	0	0
00015	X	23.262	10.558	6.131	864	14.118	267
00015	Y	2.445	16.667	1.184	13.231	152	411
00015	Z	0	0	0	0	0	0
00017	X	627	434	5.395	891	14.602	918
00017	Y	4.064	18.074	7.216	13.550	213	1.729
00017	Z	0	0	0	0	0	0
00019	X	1.083	301	3.258	141	14.714	703
00019	Y	298	25.078	11.082	11.945	166	3.046
00019	Z	0	0	0	0	0	0
00021	X	21.542	13.177	5.029	157	14.326	894
00021	Y	7.599	10.039	4.589	13.859	845	8.377
00021	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.
Dir Direzione del sisma.
F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
IdNd	Dir	e	F_x	F_y	F_z	M_x	M_y	M_z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	+	1.614	441	527	-929	1.153	-178
00001	X	-	-1.614	-441	-527	929	-1.153	178
00001	Y	+	1.777	376	687	-959	1.199	-186
00001	Y	-	-1.777	-376	-687	959	-1.199	186

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00003	X	+	-589	395	278	-341	1.080	-200
00003	X	-	589	-395	-278	341	-1.080	200
00003	Y	+	-641	429	238	-362	1.130	-216
00003	Y	-	641	-429	-238	362	-1.130	216
00005	X	+	1.588	-98	-660	583	1.062	-146
00005	X	-	-1.588	98	660	-583	-1.062	146
00005	Y	+	1.596	-90	-752	623	1.086	-144
00005	Y	-	-1.596	90	752	-623	-1.086	144
00007	X	+	-216	-1.138	-144	1.148	71	132
00007	X	-	216	1.138	144	-1.148	-71	-132
00007	Y	+	-205	-1.224	-148	1.191	80	114
00007	Y	-	205	1.224	148	-1.191	-80	-114
00009	X	+	251	-371	588	571	93	248
00009	X	-	-251	371	-588	-571	-93	-248
00009	Y	+	238	-431	522	592	104	254
00009	Y	-	-238	431	-522	-592	-104	-254
00011	X	+	397	58	45	-355	188	-137
00011	X	-	-397	-58	-45	355	-188	137
00011	Y	+	413	84	53	-380	196	-138
00011	Y	-	-413	-84	-53	380	-196	138
00013	X	+	410	573	-23	-946	192	-151
00013	X	-	-410	-573	23	946	-192	151
00013	Y	+	425	694	44	-996	199	-153
00013	Y	-	-425	-694	-44	996	-199	153
00015	X	+	-1.321	870	-175	-898	-1.008	-80
00015	X	-	1.321	-870	175	898	1.008	80
00015	Y	+	-1.422	863	-288	-945	-1.049	-92
00015	Y	-	1.422	-863	288	945	1.049	92
00017	X	+	-202	276	-294	-304	-1.017	19
00017	X	-	202	-276	294	304	1.017	-19
00017	Y	+	-171	279	-358	-327	-1.058	6
00017	Y	-	171	-279	358	327	1.058	-6
00019	X	+	-264	-811	153	407	-1.018	-264
00019	X	-	264	811	-153	-407	1.018	264
00019	Y	+	-239	-834	191	419	-1.059	-287
00019	Y	-	239	834	-191	-419	1.059	287
00021	X	+	-1.015	-505	305	1.073	-892	-396
00021	X	-	1.015	505	-305	-1.073	892	396
00021	Y	+	-1.098	-464	423	1.115	-926	-415
00021	Y	-	1.098	464	-423	-1.115	926	415

LEGENDA:

- Id_{Nd}** Identificativo del nodo.
- Dir** Direzione del sisma.
- e** Segno dell'eccentricità accidentale.
- F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z** Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot}	V _{T,Pil}	% _{OT,Pil}	V _{T,Set}	% _{OT,Set}	V _{T,atr}	% _{OT,atr}
	[N]	[N]	[%]	[N]	[%]	[N]	[%]
X	104.355	104.355	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	104.333	104.333	100,0	0	0,0	0	0,0

LEGENDA:

- V_{T,tot}** Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y).
- V_{T,Pil}** Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).
- %_{OT,Pil}** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).
- V_{T,Set}** Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).
- %_{OT,Set}** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).
- V_{T,atr}** Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).
- %_{OT,atr}** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)

Dati generali di verifica													
Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{rk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{S,st}	CS		
											η	ξ/f	R _r
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]				
Nodo 2	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	25.114	4/φ8/10/4	2,32	1,76	NO
Nodo 4	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	49.627	4/φ8/8/4	1,45	1,09	NO
Nodo 6	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	45.993	4/φ8/10/4	2,32	1,79	NO
Nodo 8	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	49.316	4/φ8/10/4	2,32	1,79	NO
Nodo 10	I	C	-	7,62	1,19	450,00	-	0	90.071	5/φ8/8/4	1,45	1,09	NO
Nodo 12	I	C	-	7,62	1,19	450,00	-	0	144.797	4/φ8/8/4	1,38	1,04	NO
Nodo 14	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	56.796	6/φ8/6/4	1,28	1,15	NO
Nodo 16	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	41.951	4/φ8/10/4	2,32	1,78	NO
Nodo 18	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	84.118	4/φ8/8/4	1,45	1,09	NO
Nodo 20	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	82.107	4/φ8/8/4	1,45	1,09	NO
Nodo 22	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	39.443	4/φ8/10/4	2,32	1,78	NO

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)

Dati indicati per direzione																
Di r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vjd}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
Nodo 2																
1	Trave 9-10	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	178.335	-	314.706	23
2	Trave 5-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23
Nodo 4																
1	Trave 10-11	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
	Trave 9-10	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
2	Trave 6-10	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	0	-	393.382	23
Nodo 6																
1	Trave 10-11	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	175.951	-	314.706	23
2	Trave 7-11	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23
Nodo 8																
1	Trave 7-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	175.572	-	314.706	23
2	Trave 4-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23
Nodo 10																
1	Trave 7-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
	Trave 6-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
2	Trave 7-11	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	0	-	393.382	23
	Trave 3-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	0	-	393.382	23
Nodo 12																
1	Trave 6-7	30	33	4,62	4,21	A	0	0	5,51	3,87	-	-	379.982	-	393.382	23
	Trave 5-6	30	33	4,62	4,21	A	0	0	5,51	3,87	-	-	379.982	-	393.382	23
2	Trave 6-10	30	33	4,62	4,21	A	0	0	5,51	3,87	-	-	0	-	393.382	23
	Trave 2-6	30	33	4,62	4,21	A	0	0	5,51	3,87	-	-	0	-	393.382	23
Nodo 14																
1	Trave 5-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,16	-	-	174.718	-	472.058	23
2	Trave 5-9	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,96	4,03	-	-	411.084	-	472.058	23
	Trave 1-5	30	33	5,34	4,21	A	0	0	5,96	4,03	-	-	411.084	-	472.058	23
Nodo 16																
1	Trave 1-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	176.413	-	314.706	23
2	Trave 1-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23
Nodo 18																
1	Trave 2-3	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
	Trave 1-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
2	Trave 2-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	0	-	393.382	23
Nodo 20																
1	Trave 3-4	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
	Trave 2-3	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23
2	Trave 3-7	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,31	-	-	0	-	393.382	23
Nodo 22																
1	Trave 3-4	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	176.699	-	314.706	23
2	Trave 4-8	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23

LEGENDA:

Dir	Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
Id_{Tr}	Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
b_j	Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
h_{jw}	Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
A_{sup}/M⁺	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
A_{inf}/M⁻	Se Or. V _{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V _{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
Or_{vjd}	Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.
V_d	Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.
V_{jsr}	Forza orizzontale resistente del rinforzo.
V_{rsd}	Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.
h_{jc}	Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.
Id_{rf}	Identificativo dell'intervento.
Pos	Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno
C/NC	Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).
Id_{pil,sup}	Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.
σ_{cR}	Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
σ_{tr}	Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
f_{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.
f_{tk}	Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.
N_{d,sup}	Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.
N_{d,inf}	Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.
A_{sw}	Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).
CS	Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f _{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
V_c	Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione
σ	Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.
V_{jsd}	Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
Travata: Trave 1-2-3-4												
Trave 1-2	0%	-30.816	2.633	-52.298	12.680	4,21	4,21	18.88[S]	0,13	3.65[V]	0,13	NO
	12,5%	-30.816	2.633	-52.298	12.680	4,21	4,21	18.88[S]	0,13	3.65[V]	0,13	NO
	25,0%	-30.088	4.943	-51.281	9.117	4,21	4,21	10.07[V]	0,13	5.10[V]	0,13	NO
	37,5%	-30.088	10.094	-51.281	5.525	4,21	4,21	4.93[V]	0,13	8.42[V]	0,13	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Lt}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
	50,0%	-39.556	15.274	-40.662	1.948	4,21	4,21	3.16[V]	0,13	24.74[V]	0,13	NO
	62,5%	-39.556	21.785	-	-	4,21	4,21	2.22[V]	0,13	-	VNR	NO
	75,0%	-39.556	28.792	-	-	4,21	4,21	1.67[V]	0,13	-	VNR	NO
	87,5%	-39.556	36.113	-	-	4,21	4,21	1.33[V]	0,13	-	VNR	NO
	100%	-39.556	36.113	-	-	4,21	4,21	1.33[V]	0,13	-	VNR	NO
Trave 2-3	0%	-26.539	48.125	-	-	4,21	4,21	1.04[V]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-26.539	31.804	-16.124	8.551	4,21	4,21	1.58[V]	0,13	6.07[S]	0,14	NO
	25,0%	-16.124	4.983	-26.539	27.186	4,21	4,21	10.43[S]	0,14	1.85[V]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-26.539	37.490	4,21	4,21	-	VNR	1.34[V]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-26.539	38.697	4,21	4,21	-	VNR	1.30[V]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-26.539	38.211	4,21	4,21	-	VNR	1.31[V]	0,13	NO
	75,0%	-15.613	2.371	-26.539	29.703	4,21	4,21	21.95[S]	0,14	1.69[V]	0,13	NO
	87,5%	-26.539	25.364	-26.539	10.794	4,21	4,21	1.98[V]	0,13	4.66[V]	0,13	NO
	100,0%	-26.539	40.958	-	-	4,21	4,21	1.22[V]	0,13	-	VNR	NO
Trave 3-4	0%	-31.650	36.061	-	-	4,21	4,21	1.37[V]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-31.650	36.061	-	-	4,21	4,21	1.37[V]	0,13	-	VNR	NO
	25,0%	-31.650	29.561	-	-	4,21	4,21	1.67[V]	0,13	-	VNR	NO
	37,5%	-31.650	23.089	-	-	4,21	4,21	2.14[V]	0,13	-	VNR	NO
	50,0%	-31.650	17.084	-	-	4,21	4,21	2.90[V]	0,13	-	VNR	NO
	62,5%	-31.650	11.553	-25.159	3.198	4,21	4,21	4.29[V]	0,13	15.81[S]	0,13	NO
	75,0%	-24.170	6.967	-25.159	7.780	4,21	4,21	7.28[V]	0,13	6.50[S]	0,13	NO
	87,5%	-25.159	5.451	-25.159	11.793	4,21	4,21	9.27[S]	0,13	4.28[S]	0,13	NO
	100%	-25.159	5.451	-25.159	11.793	4,21	4,21	9.27[S]	0,13	4.28[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 5-6-7-8						
Trave 5-6	0%	-8.019	10.188	-8.019	14.200	4,21	4,21	5.22[S]	0,14	3.74[S]	0,14	NO
	12,5%	-8.019	10.188	-8.019	14.200	4,21	4,21	5.22[S]	0,14	3.74[S]	0,14	NO
	25,0%	-8.019	6.117	-8.019	12.585	4,21	4,21	8.69[S]	0,14	4.22[S]	0,14	NO
	37,5%	-8.019	3.248	-8.019	9.622	4,21	4,21	16.38[S]	0,14	5.53[S]	0,14	NO
	50,0%	265	9.566	-8.019	5.327	4,21	4,21	5.69[V]	0,14	9.98[S]	0,14	NO
	62,5%	265	19.512	-	-	4,21	4,21	2.79[V]	0,14	-	VNR	NO
	75,0%	265	31.884	-	-	4,62	4,21	1.86[V]	0,15	-	VNR	NO
	87,5%	265	46.290	-	-	4,62	4,21	1.28[V]	0,15	-	VNR	NO
	100%	265	46.290	-	-	4,62	4,21	1.28[V]	0,15	-	VNR	NO
Trave 6-7	0%	4.208	59.400	-	-	4,62	4,21	1.00[V]	0,15	-	VNR	NO
	12,5%	4.208	40.809	-3.878	5.861	4,62	4,21	1.46[V]	0,15	9.18[S]	0,14	NO
	25,0%	-3.878	5.618	4.208	29.746	4,21	4,21	9.58[S]	0,14	1.85[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	4.208	44.882	4,21	4,21	-	VNR	1.22[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	4.208	49.336	4,21	4,21	-	VNR	1.11[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	4.208	49.310	4,21	4,21	-	VNR	1.11[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	4.208	45.144	4,21	4,21	-	VNR	1.22[V]	0,14	NO
	87,5%	-1.193	4.479	4.208	30.303	4,21	4,21	12.11[S]	0,14	1.81[V]	0,14	NO
	100,0%	6.157	15.760	-1.193	6.077	4,21	4,21	3.51[V]	0,14	8.92[S]	0,14	NO
Trave 7-8	0%	-16.741	10.435	-16.741	2.079	4,21	4,21	4.97[S]	0,14	24.95[S]	0,14	NO
	12,5%	-16.741	10.435	-16.741	2.079	4,21	4,21	4.97[S]	0,14	24.95[S]	0,14	NO
	25,0%	-16.741	7.609	-16.741	1.791	4,21	4,21	6.81[S]	0,14	28.96[S]	0,14	NO
	37,5%	-16.741	4.903	-16.741	1.181	4,21	4,21	10.58[S]	0,14	43.92[S]	0,14	NO
	50,0%	-26.054	2.992	-18.703	1.619	4,21	4,21	16.85[V]	0,13	31.85[S]	0,13	NO
	62,5%	-18.703	4.716	-18.703	2.998	4,21	4,21	10.93[S]	0,13	17.20[S]	0,13	NO
	75,0%	-18.703	6.909	-18.703	4.059	4,21	4,21	7.46[S]	0,13	12.70[S]	0,13	NO
	87,5%	-18.703	9.253	-18.703	4.769	4,21	4,21	5.57[S]	0,13	10.81[S]	0,13	NO
	100%	-18.703	9.253	-18.703	4.769	4,21	4,21	5.57[S]	0,13	10.81[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 9-10-11						
Trave 9-10	0%	-14.355	2.208	-32.630	11.858	4,21	4,21	23.66[S]	0,14	4.16[V]	0,13	NO
	12,5%	-14.355	2.208	-32.630	13.787	4,21	4,21	23.66[S]	0,14	3.58[V]	0,13	NO
	25,0%	-	-	-32.630	13.764	4,21	4,21	-	VNR	3.59[V]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-32.630	13.743	4,21	4,21	-	VNR	3.59[V]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-32.630	13.670	4,21	4,21	-	VNR	3.61[V]	0,13	NO
	62,5%	-13.494	4.215	-23.690	12.120	4,21	4,21	12.42[S]	0,14	4.19[V]	0,13	NO
	75,0%	-13.494	10.613	-23.690	8.177	4,21	4,21	4.93[S]	0,14	6.21[V]	0,13	NO
	87,5%	-32.630	18.725	-13.494	5.107	4,21	4,21	2.63[V]	0,13	10.25[S]	0,14	NO
	100%	-32.630	18.725	-13.494	1.838	4,21	4,21	2.63[V]	0,13	28.49[S]	0,14	NO
Trave 10-11	0%	-34.352	14.934	-	-	4,21	4,21	3.29[V]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-34.352	11.825	-19.635	1.382	4,21	4,21	4.15[V]	0,13	37.21[S]	0,13	NO
	25,0%	-19.635	6.198	-19.635	3.262	4,21	4,21	8.29[S]	0,13	15.76[S]	0,13	NO
	37,5%	-19.635	1.767	-34.352	4.324	4,21	4,21	29.10[S]	0,13	11.37[V]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-34.352	6.296	4,21	4,21	-	VNR	7.80[V]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-34.352	6.791	4,21	4,21	-	VNR	7.24[V]	0,13	NO
	75,0%	-	-	-34.352	6.808	4,21	4,21	-	VNR	7.22[V]	0,13	NO
	87,5%	-19.224	2.398	-34.352	6.116	4,21	4,21	21.47[S]	0,13	8.03[V]	0,13	NO
	100,0%	-19.224	3.953	-19.224	5.331	4,21	4,21	13.02[S]	0,13	9.65[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 1-5-9						
Trave 1-5	0%	-20.799	12.824	-20.799	6.806	4,21	4,21	3.99[S]	0,13	7.53[S]	0,13	NO
	12,5%	-20.799	2.325	-30.855	27.451	4,21	4,21	22.05[S]	0,13	1.81[V]	0,13	NO
	25,0%	-	-	-30.855	42.476	4,21	5,34	-	VNR	1.48[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-30.855	47.901	4,21	5,34	-	VNR	1.31[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-30.855	47.903	4,21	5,34	-	VNR	1.31[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-30.855	42.434	4,21	5,34	-	VNR	1.48[V]	0,14	NO
	75,0%	-19.793	4.629	-30.855	26.380	4,21	5,34	11.11[S]	0,14	2.39[V]	0,14	NO
	87,5%	-30.855	34.835	-19.793	5.377	4,21	4,21	1.42[V]	0,13	9.56[S]	0,13	NO
	100,0%	-30.855	59.204	-	-	5,34	4,21	1.06[V]	0,14	-	VNR	NO
Trave 5-9	0%	-34.543	44.851	-	-	4,21	4,21	1.09[V]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-34.543	41.845	-	-	4,21	4,21	1.17[V]	0,13	-	VNR	NO
	25,0%	-34.543	30.441	-	-	4,21	4,21	1.61[V]	0,13	-	VNR	NO
	37,5%	-34.543	20.670	-	-	4,21	4,21	2.37[V]	0,13	-	VNR	NO
	50,0%	-26.003	13.196	-	-	4,21	4,21	3.82[V]	0,13	-	VNR	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
	62,5%	-26.003	6.686	-16.800	3.235	4,21	4,21	7.54[V]	0,13	16.03[S]	0,14	NO
	75,0%	-16.800	2.564	-16.800	7.672	4,21	4,21	20.23[S]	0,14	6.76[S]	0,14	NO
	87,5%	-16.800	4.190	-16.800	11.424	4,21	4,21	12.38[S]	0,14	4.54[S]	0,14	NO
	100,0%	-16.800	4.679	-16.800	12.235	4,21	4,21	11.08[S]	0,14	4.24[S]	0,14	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 2-6-10												
Trave 2-6	0%	-7.934	25.041	-7.934	5.179	4,21	4,21	2.12[S]	0,14	10.27[S]	0,14	NO
	12,5%	-7.934	14.023	-7.934	16.595	4,21	4,21	3.79[S]	0,14	3.20[S]	0,14	NO
	25,0%	-	-	-	11.435	4,21	4,21	-	VNR	1.76[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-	11.435	4,21	4,21	-	VNR	1.47[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-	11.435	4,21	4,21	-	VNR	1.47[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-	11.435	4,21	4,21	-	VNR	1.66[V]	0,14	NO
	75,0%	-6.942	6.471	-11.435	19.899	4,62	4,21	9.00[S]	0,14	2.82[V]	0,14	NO
	87,5%	12.123	34.034	-6.942	3.746	4,62	4,21	1.79[V]	0,15	14.25[S]	0,14	NO
	100,0%	11.435	55.496	-	-	4,62	4,21	1.10[V]	0,15	-	VNR	NO
Trave 6-10	0%	5.324	47.573	-	-	4,62	4,21	1.26[V]	0,15	-	VNR	NO
	12,5%	5.324	41.383	-7.027	1.558	4,62	4,21	1.45[V]	0,15	34.26[S]	0,14	NO
	25,0%	-7.027	19.495	-7.027	5.891	4,21	4,21	2.73[S]	0,14	9.06[S]	0,14	NO
	37,5%	-7.027	6.778	5.324	13.542	4,21	4,21	7.87[S]	0,14	4.08[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	5.324	17.091	4,21	4,21	-	VNR	3.23[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	5.324	17.147	4,21	4,21	-	VNR	3.22[V]	0,14	NO
	75,0%	-6.519	5.701	5.324	16.894	4,21	4,21	9.37[S]	0,14	3.27[V]	0,14	NO
	87,5%	-6.519	15.832	-6.519	15.165	4,21	4,21	3.37[S]	0,14	3.52[S]	0,14	NO
	100,0%	-6.519	18.709	-6.519	13.416	4,21	4,21	2.85[S]	0,14	3.98[S]	0,14	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 3-7-11												
Trave 3-7	0%	16.075	31.453	-9.506	1.085	4,21	4,21	1.80[V]	0,14	48.83[S]	0,14	NO
	12,5%	-9.506	14.804	-9.506	15.862	4,21	4,21	3.57[S]	0,14	3.34[S]	0,14	NO
	25,0%	-	-	15.897	36.591	4,21	4,21	-	VNR	1.55[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	15.897	47.621	4,21	4,21	-	VNR	1.19[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	15.897	49.659	4,21	4,21	-	VNR	1.14[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	15.897	48.950	4,21	4,21	-	VNR	1.16[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	15.897	40.381	4,21	4,21	-	VNR	1.40[V]	0,14	NO
	87,5%	-8.152	5.128	15.897	22.382	4,21	4,21	10.37[S]	0,14	2.54[V]	0,14	NO
	100,0%	16.075	21.077	-8.152	1.033	4,21	4,21	2.70[V]	0,14	51.49[S]	0,14	NO
Trave 7-11	0%	-25.324	18.098	-21.051	3.372	4,21	4,21	2.79[V]	0,13	15.18[S]	0,13	NO
	12,5%	-25.324	13.164	-9.641	13.959	4,21	4,21	3.84[V]	0,13	3.79[V]	0,14	NO
	25,0%	-21.051	527	-15.877	23.986	4,21	4,21	97.18[S]	0,13	2.16[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-15.877	29.163	4,21	4,21	-	VNR	1.78[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-15.877	29.629	4,21	4,21	-	VNR	1.75[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-15.877	29.781	4,21	4,21	-	VNR	1.74[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	-15.877	27.181	4,21	4,21	-	VNR	1.91[V]	0,14	NO
	87,5%	-20.459	8.214	-25.324	18.824	4,21	4,21	6.24[S]	0,13	2.68[V]	0,13	NO
	100,0%	-20.459	11.096	-20.459	9.214	4,21	4,21	4.62[S]	0,13	5.56[S]	0,13	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 4-8												
Trave 4-8	0%	-8.084	13.526	-12.717	5.670	4,21	4,21	3.93[V]	0,14	9.26[S]	0,14	NO
	12,5%	-12.717	1.837	-14.345	28.912	4,21	4,21	28.58[S]	0,14	1.80[V]	0,14	NO
	25,0%	-	-	-14.345	46.439	4,21	5,34	-	VNR	1.41[V]	0,15	NO
	37,5%	-	-	-14.345	54.997	4,21	5,34	-	VNR	1.19[V]	0,15	NO
	50,0%	-	-	-14.345	55.889	4,21	5,34	-	VNR	1.17[V]	0,15	NO
	62,5%	-	-	-14.345	54.175	4,21	5,34	-	VNR	1.21[V]	0,15	NO
	75,0%	-	-	-14.345	44.091	4,21	5,34	-	VNR	1.49[V]	0,15	NO
	87,5%	-11.648	4.527	-14.345	25.044	4,21	4,21	11.63[S]	0,14	2.08[V]	0,14	NO
	100,0%	-14.345	18.874	-11.648	2.621	4,21	4,21	2.76[V]	0,14	20.09[S]	0,14	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,i} M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,s} A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/ -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	C _{tg} θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3-4						
Trave 1-2	0%	+	50.973	4,51	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.707	5,95	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	49.901	4,61	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.629	5,81	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	48.800	3,25	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.551	3,91	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	47.701	3,32	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.473	3,82	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	46.601	3,40	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.395	3,74	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	45.676	3,47	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.493	3,64	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	% _{oL_{Li}}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	75,0%	+	44.753	3,54	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.595	3,55	230.115	158.439	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	43.830	5,25	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.696	5,04	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	42.908	5,36	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.795	4,92	230.115	339.773	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 2-3	0%	+	80.470	2,86	230.115	339.221	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.755	48,39	230.115	339.221	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	72.532	1,96	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-10.387	13,70	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	52.836	2,69	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.018	8,89	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	37.929	3,75	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.649	6,58	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	27.280	5,22	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.281	5,22	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	21.648	6,58	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.932	3,75	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	16.015	8,89	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.660	2,87	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
Trave 3-4	87,5%	+	10.383	13,71	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-69.311	2,05	230.115	142.345	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	4.753	48,41	230.115	339.221	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-77.234	2,98	230.115	339.221	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	50.690	4,54	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.128	5,10	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	49.625	4,64	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.019	5,00	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	48.561	3,40	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.910	3,52	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	47.497	3,48	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.800	3,46	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	46.434	3,56	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.694	3,39	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra	62,5%	+	45.543	3,63	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.758	3,32	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	44.652	3,70	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.823	3,25	230.115	165.186	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	43.761	5,26	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.888	4,43	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	42.870	5,37	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-52.954	4,35	230.115	337.453	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Travata: Trave 5-6-7-8															
Trave 5-6	0%	+	65.426	3,52	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.946	5,62	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	61.110	3,77	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.297	5,31	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	56.794	2,70	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.648	3,36	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	52.479	2,92	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.000	3,19	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	48.164	3,18	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.351	3,04	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	45.812	3,35	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.667	2,80	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	43.461	3,53	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.982	2,60	230.098	153.307	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-7	87,5%	+	41.109	5,60	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-63.299	3,64	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	38.757	5,94	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-67.613	3,40	230.098	334.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	91.229	2,52	230.098	344.509	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.063	37,95	230.098	344.509	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	83.081	1,78	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-11.694	12,63	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	62.869	2,35	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.325	8,52	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	42.658	3,46	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.955	6,43	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	29.723	4,97	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.586	5,17	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-8	62,5%	+	24.091	6,13	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.445	3,74	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	18.460	8,00	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.302	2,94	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	12.829	11,51	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-62.389	2,37	230.098	147.647	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
	12,5%	+	51.141	4,50	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.286	5,08	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	50.079	3,20	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.176	3,47	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	49.019	3,27	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.065	3,41	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	47.957	3,34	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.955	3,34	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	47.066	3,41	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.016	3,27	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	46.176	3,47	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.079	3,20	230.098	160.379	0	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	45.286	5,08	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.141	4,50	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	44.396	5,18	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-52.203	4,41	230.098	332.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra															
Trave 9-10										Travata: Trave 9-10-11					
	0%	+	63.540	3,62	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-34.824	6,61	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	59.375	3,88	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.175	6,19	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	55.196	2,84	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.526	3,97	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	51.003	3,07	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-41.878	3,74	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	46.809	3,35	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.229	3,54	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	44.453	3,53	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.418	3,24	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	42.102	3,72	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-52.612	2,98	230.115	156.773	0	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	39.749	5,79	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-56.810	4,05	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
100%	+	37.396	6,15	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	-	-61.004	3,77	230.115	338.107	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Trave 10-11															
	0%	+	33.788	6,81	230.115	341.578	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.225	10,84	230.115	341.578	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	31.891	4,54	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.812	6,34	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	29.995	4,82	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.399	5,93	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	28.095	5,15	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-25.987	5,57	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	26.198	5,52	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.577	5,25	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	24.610	5,88	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.479	4,91	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	23.021	6,29	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.380	4,61	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	21.432	6,75	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.284	4,35	230.115	144.701	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	19.844	11,60	230.115	341.578	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	-	-35.187	6,54	230.115	341.578	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Piano Terra															
Trave 1-5										Travata: Trave 1-5-9					
	0%	+	54.202	4,25	230.224	344.698	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.473	51,47	230.224	344.698	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	46.515	3,03	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-8.926	15,80	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	38.587	3,65	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.461	10,48	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	30.413	4,64	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-18.076	7,80	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	21.998	6,41	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.772	6,19	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	16.730	8,43	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.945	4,56	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	11.910	11,84	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.842	3,01	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	7.089	19,89	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-62.835	2,24	230.224	141.013	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	2.269	NS	230.224	344.698	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	-	-71.445	3,22	230.224	344.698	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Trave 5-9															
	0%	+	41.457	5,55	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.560	7,79	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	39.296	5,86	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.031	7,42	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	37.217	4,00	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.474	4,59	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	35.223	4,23	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.889	4,40	230.224	149.049	0	0	0	0					

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
		-	-35.378	4,21	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	32.054	4,65	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.209	4,01	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	30.723	4,85	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.953	3,83	230.224	149.049	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	29.418	7,83	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.616	5,67	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	28.142	8,18	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.194	5,46	230.224	338.633	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 2-6-10					
Trave 2-6	0%	+	52.911	4,36	230.603	344.575	3.393	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.364	42,99	230.603	344.575	3.393	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	45.097	3,13	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.769	14,43	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	37.284	3,78	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.174	9,95	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	29.470	4,78	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-18.579	7,59	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	21.657	6,51	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.983	6,13	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-10	62,5%	+	17.251	8,17	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.797	4,58	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	12.847	10,97	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.450	3,48	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	8.442	16,70	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.581	2,58	230.603	140.962	3.393	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	4.037	57,12	230.603	344.575	3.393	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-62.198	3,71	230.603	344.575	3.393	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	65.489	3,52	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-20.930	11,00	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-10	12,5%	+	60.254	3,82	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.633	9,35	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	51.552	2,94	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.334	5,35	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	44.583	3,40	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.037	4,73	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	37.616	4,03	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.739	4,24	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	33.913	4,47	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.707	3,55	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-10	75,0%	+	30.212	5,02	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.675	3,05	230.273	151.649	963	0	0	0	2,50	0,0529	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	26.509	8,69	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-56.644	4,07	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	22.807	10,10	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-63.613	3,62	230.273	333.005	963	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 3-7-11					
Trave 3-7	0%	+	57.061	4,04	230.786	344.534	4.942	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.809	47,99	230.786	344.534	4.942	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	49.631	2,84	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.131	15,44	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	37.414	3,77	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.455	10,48	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	29.778	4,73	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.777	7,93	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	22.143	6,37	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.100	6,38	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-11	62,5%	+	17.819	7,91	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.736	4,74	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	13.496	10,44	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.372	3,77	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	9.174	15,36	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.932	3,07	230.786	140.946	4.942	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	4.850	47,58	230.786	344.534	4.942	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.362	4,32	230.786	344.534	4.942	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	61.481	3,74	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-18.966	12,13	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-11	12,5%	+	54.477	4,22	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.736	10,12	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	47.504	3,15	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.494	5,65	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	40.562	3,69	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.243	4,95	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	33.709	4,44	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-34.037	4,40	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	29.980	4,99	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.918	3,66	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
Trave 7-11	75,0%	+	26.263	5,70	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.767	3,13	230.115	149.691	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	87,5%	+	22.555	10,20	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.586	4,22	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100,0%	+	18.853	12,21	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-61.351	3,75	230.115	339.184	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra															
										Travata: Trave 4-8					
Trave 4-8	0%	+	51.259	4,49	230.177	344.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.777	60,94	230.177	344.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	44.273	3,18	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-8.099	17,41	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	36.020	3,91	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.423	11,35	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	28.658	4,92	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.745	8,42	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	21.294	6,62	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.068	6,69	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	16.971	8,31	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.431	4,96	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	12.648	11,15	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.794	3,94	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	8.326	16,93	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.493	3,03	230.177	140.984	0	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	100,0%	+	4.002	57,52	230.177	344.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.479	4,30	230.177	344.627	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
										Travata: Trave 1-2-3-4		
Trave 1-2	0%	-29.699	1.805	-29.699	11.897	4,21	4,21	32.93[S]	0,12	4.99[S]	0,12	NO
]				
	12,5%	-29.699	1.805	-29.699	11.897	4,21	4,21	32.93[S]	0,12	4.99[S]	0,12	NO
]				
	25,0%	-29.699	2.295	-29.699	7.979	4,21	4,21	25.90[S]	0,12	7.45[S]	0,12	NO
]				
	37,5%	-28.493	6.332	-29.699	3.633	4,21	4,21	9.41[S]	0,12	16.36[S]	0,12	NO
]				
	50,0%	-28.493	11.710	-	-	4,21	4,21	5.09[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
Trave 2-3	62,5%	-28.493	17.428	-	-	4,21	4,21	3.42[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	75,0%	-28.493	23.480	-	-	4,21	4,21	2.53[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	87,5%	-28.493	29.710	-	-	4,21	4,21	2.00[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	100%	-28.493	29.710	-	-	4,21	4,21	2.00[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	0%	-15.876	33.782	-	-	4,21	4,21	1.82[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
Trave 3-4	12,5%	-15.876	24.191	-15.876	8.000	4,21	4,21	2.54[S]	0,12	7.69[S]	0,12	NO
]				
	25,0%	-15.876	4.387	-15.876	17.294	4,21	4,21	14.04[S]	0,12	3.56[S]	0,12	NO
]				
	37,5%	-	-	-15.876	20.965	4,21	4,21	-	VNR	2.93[S]	0,12	NO
]				
	50,0%	-	-	-15.365	21.185	4,21	4,21	-	VNR	2.91[S]	0,12	NO
]				
	62,5%	-	-	-15.365	21.268	4,21	4,21	-	VNR	2.89[S]	0,12	NO
]				
Trave 3-4	75,0%	-15.365	1.789	-15.365	18.566	4,21	4,21	34.47[S]	0,12	3.32[S]	0,12	NO
]				
	87,5%	-15.365	20.628	-15.365	10.240	4,21	4,21	2.98[S]	0,12	6.02[S]	0,12	NO
]				
	100,0%	-15.365	29.828	-	-	4,21	4,21	2.06[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	0%	-28.657	30.128	-	-	4,21	4,21	1.97[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
Trave 3-4	12,5%	-28.657	30.128	-	-	4,21	4,21	1.97[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	25,0%	-28.657	24.271	-	-	4,21	4,21	2.45[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	37,5%	-28.657	18.334	-	-	4,21	4,21	3.25[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
	50,0%	-28.657	12.709	-	-	4,21	4,21	4.69[S]	0,12	-	VNR	NO
]				
Trave 3-4	62,5%	-23.068	7.545	-23.882	2.822	4,21	4,21	8.01[S]	0,12	21.38[S]	0,12	NO
]				
Trave 3-4	75,0%	-23.882	4.057	-23.882	7.141	4,21	4,21	14.87[S]	0,12	8.45[S]	0,12	NO
]				

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	87,5%	-23.882	4.563	-23.882	10.905	4,21	4,21	13.22[S]	0,12	5.53[S]	0,12	NO
	100%	-23.882	4.563	-23.882	10.905	4,21	4,21	13.22[S]	0,12	5.53[S]	0,12	NO
Piano Terra							Travata: Trave 5-6-7-8					
Trave 5-6	0%	-7.084	8.787	-7.084	12.799	4,21	4,21	7.16[S]	0,12	4.91[S]	0,12	NO
	12,5%	-7.084	8.787	-7.084	12.799	4,21	4,21	7.16[S]	0,12	4.91[S]	0,12	NO
	25,0%	-7.084	5.041	-7.084	11.509	4,21	4,21	12.49[S]	0,12	5.47[S]	0,12	NO
	37,5%	-7.084	2.508	-7.084	8.882	4,21	4,21	25.10[S]	0,12	7.08[S]	0,12	NO
	50,0%	-6.871	7.334	-7.084	4.922	4,21	4,21	8.58[S]	0,12	12.79[S]	0,12	NO
	62,5%	-6.871	15.339	-	-	4,21	4,21	4.10[S]	0,12	-	VNR	NO
	75,0%	-6.871	24.665	-	-	4,62	4,21	2.78[S]	0,13	-	VNR	NO
	87,5%	-6.871	35.040	-	-	4,62	4,21	1.95[S]	0,13	-	VNR	NO
Trave 6-7	0%	-3.306	37.493	-	-	4,62	4,21	1.84[S]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-3.306	27.031	-3.306	5.417	4,62	4,21	2.55[S]	0,13	11.73[S]	0,13	NO
	25,0%	-3.306	5.147	-3.306	18.178	4,21	4,21	12.34[S]	0,13	3.49[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-3.306	25.200	4,21	4,21	-	VNR	2.52[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-8.979	26.835	4,21	4,21	-	VNR	2.33[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-8.979	26.796	4,21	4,21	-	VNR	2.33[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-6.981	25.197	4,21	4,21	-	VNR	2.49[S]	0,12	NO
	87,5%	-621	4.068	-6.981	18.046	4,21	4,21	15.72[S]	0,13	3.48[S]	0,12	NO
Trave 7-8	0%	-15.969	9.757	-15.969	1.401	4,21	4,21	6.31[S]	0,12	43.95[S]	0,12	NO
	12,5%	-15.969	9.757	-15.969	1.401	4,21	4,21	6.31[S]	0,12	43.95[S]	0,12	NO
	25,0%	-15.969	7.101	-15.969	1.283	4,21	4,21	8.67[S]	0,12	47.99[S]	0,12	NO
	37,5%	-15.969	4.574	-15.969	852	4,21	4,21	13.46[S]	0,12	72.27[S]	0,12	NO
	50,0%	-17.698	2.598	-17.698	1.378	4,21	4,21	23.59[S]	0,12	44.49[S]	0,12	NO
	62,5%	-17.698	4.300	-17.698	2.582	4,21	4,21	14.25[S]	0,12	23.74[S]	0,12	NO
	75,0%	-17.698	6.320	-17.698	3.470	4,21	4,21	9.70[S]	0,12	17.66[S]	0,12	NO
	87,5%	-17.698	8.500	-17.698	4.016	4,21	4,21	7.21[S]	0,12	15.26[S]	0,12	NO
Trave 9-10	0%	-14.159	1.670	-14.159	8.077	4,21	4,21	37.04[S]	0,12	7.65[S]	0,12	NO
	12,5%	-14.159	1.670	-14.159	8.301	4,21	4,21	37.04[S]	0,12	7.45[S]	0,12	NO
	25,0%	-	-	-14.159	8.311	4,21	4,21	-	VNR	7.44[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-14.159	8.319	4,21	4,21	-	VNR	7.43[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-13.298	7.610	4,21	4,21	-	VNR	8.14[S]	0,12	NO
	62,5%	-13.298	3.691	-13.298	7.617	4,21	4,21	16.79[S]	0,12	8.13[S]	0,12	NO
	75,0%	-13.298	9.913	-13.298	6.749	4,21	4,21	6.25[S]	0,12	9.18[S]	0,12	NO
	87,5%	-13.298	17.218	-13.298	4.592	4,21	4,21	3.60[S]	0,12	13.50[S]	0,12	NO
Trave 10-11	0%	-18.872	13.522	-	-	4,21	4,21	4.52[S]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	-18.872	11.097	-18.872	1.007	4,21	4,21	5.50[S]	0,12	60.70[S]	0,12	NO
	25,0%	-18.872	5.797	-18.872	3.019	4,21	4,21	10.54[S]	0,12	20.24[S]	0,12	NO
	37,5%	-18.872	1.499	-15.080	4.247	4,21	4,21	40.78[S]	0,12	14.53[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-25.779	4.943	4,21	4,21	-	VNR	12.14[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-26.794	5.624	4,21	4,21	-	VNR	10.65[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-26.794	5.622	4,21	4,21	-	VNR	10.65[S]	0,12	NO
	87,5%	-18.462	1.976	-18.462	5.658	4,21	4,21	30.96[S]	0,12	10.81[S]	0,12	NO
Trave 1-5	0%	-19.593	12.151	-19.593	6.226	4,21	4,21	5.02[S]	0,12	9.80[S]	0,12	NO
	12,5%	-19.593	1.760	-19.593	18.600	4,21	4,21	34.67[S]	0,12	3.28[S]	0,12	NO
	25,0%	-	-	-19.593	25.559	4,21	5,34	-	VNR	2.99[S]	0,13	NO
Piano Terra							Travata: Trave 1-5-9					

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	37,5%	-	-	-19.593	27.211	4,21	5,34	-	VNR	2.81[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-19.593	27.313	4,21	5,34	-	VNR	2.80[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-18.587	25.781	4,21	5,34	-	VNR	2.97[S]	0,13	NO
	75,0%	-18.587	4.010	-18.587	18.265	4,21	5,34	15.27[S]	0,12	4.20[S]	0,13	NO
	87,5%	-18.587	26.309	-18.587	4.743	4,21	4,21	2.32[S]	0,12	12.90[S]	0,12	NO
	100,0%	-18.587	40.830	-	-	5,34	4,21	1.88[S]	0,13	-	VNR	NO
	0%	-17.995	35.880	-	-	4,21	4,21	1.70[S]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	-17.995	33.690	-	-	4,21	4,21	1.81[S]	0,12	-	VNR	NO
Trave 5-9	25,0%	-17.995	25.168	-	-	4,21	4,21	2.43[S]	0,12	-	VNR	NO
	37,5%	-17.995	17.516	-	-	4,21	4,21	3.49[S]	0,12	-	VNR	NO
	50,0%	-17.995	10.703	-	-	4,21	4,21	5.72[S]	0,12	-	VNR	NO
	62,5%	-17.995	4.695	-16.300	2.973	4,21	4,21	13.05[S]	0,12	20.70[S]	0,12	NO
	75,0%	-16.300	2.009	-16.300	7.117	4,21	4,21	30.63[S]	0,12	8.64[S]	0,12	NO
	87,5%	-16.300	3.343	-16.300	10.577	4,21	4,21	18.41[S]	0,12	5.81[S]	0,12	NO
	100,0%	-16.300	3.761	-16.300	11.317	4,21	4,21	16.36[S]	0,12	5.43[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-6-10						
Trave 2-6	0%	-6.318	23.735	-6.318	4.011	4,21	4,21	2.65[S]	0,12	15.72[S]	0,12	NO
	12,5%	-6.318	12.878	-6.318	15.727	4,21	4,21	4.89[S]	0,12	4.01[S]	0,12	NO
	25,0%	-	-	-6.318	22.100	4,21	4,21	-	VNR	2.85[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-6.318	23.315	4,21	4,21	-	VNR	2.70[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-6.318	22.981	4,21	4,21	-	VNR	2.74[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-6.318	19.093	4,21	4,21	-	VNR	3.30[S]	0,12	NO
	75,0%	-5.326	5.839	-5.326	13.787	4,62	4,21	11.79[S]	0,13	4.58[S]	0,13	NO
	87,5%	-5.326	26.180	-5.326	3.091	4,62	4,21	2.63[S]	0,13	20.46[S]	0,13	NO
Trave 6-10	100,0%	-5.326	39.369	-	-	4,62	4,21	1.74[S]	0,13	-	VNR	NO
	0%	-5.902	37.829	-	-	4,62	4,21	1.81[S]	0,13	-	VNR	NO
	12,5%	-5.902	33.723	-5.902	764	4,62	4,21	2.03[S]	0,13	82.68[S]	0,13	NO
	25,0%	-5.902	18.500	-5.902	5.484	4,21	4,21	3.41[S]	0,12	11.51[S]	0,12	NO
	37,5%	-5.902	6.170	-4.790	7.366	4,21	4,21	10.23[S]	0,12	8.59[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-5.394	12.060	4,21	4,21	-	VNR	5.24[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-5.394	14.215	4,21	4,21	-	VNR	4.44[S]	0,13	NO
	75,0%	-5.394	4.557	-5.394	14.301	4,21	4,21	13.87[S]	0,13	4.42[S]	0,13	NO
Piano Terra	87,5%	-5.394	14.300	-5.394	14.222	4,21	4,21	4.42[S]	0,13	4.44[S]	0,13	NO
	100,0%	-5.394	17.084	-5.394	12.085	4,21	4,21	3.70[S]	0,13	5.23[S]	0,13	NO
Piano Terra						Travata: Trave 3-7-11						
Trave 3-7	0%	-7.449	25.586	-7.449	121	4,21	4,21	2.45[S]	0,12	NS	0,12	NO
	12,5%	-7.449	13.855	-7.449	15.093	4,21	4,21	4.54[S]	0,12	4.16[S]	0,12	NO
	25,0%	-	-	-7.449	24.845	4,21	4,21	-	VNR	2.53[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-7.449	29.371	4,21	4,21	-	VNR	2.14[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-7.449	29.649	4,21	4,21	-	VNR	2.12[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-7.449	28.405	4,21	4,21	-	VNR	2.21[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-7.449	22.529	4,21	4,21	-	VNR	2.79[S]	0,12	NO
	87,5%	-6.095	4.724	-6.095	14.210	4,21	4,21	13.36[S]	0,12	4.44[S]	0,12	NO
Trave 7-11	100,0%	-6.095	15.713	-6.095	613	4,21	4,21	4.01[S]	0,12	NS	0,12	NO
	0%	-19.564	14.841	-19.564	2.872	4,21	4,21	4.11[S]	0,12	21.24[S]	0,12	NO
	12,5%	-19.564	11.627	-19.564	10.007	4,21	4,21	5.24[S]	0,12	6.09[S]	0,12	NO
	25,0%	-19.564	113	-19.564	14.247	4,21	4,21	NS	0,12	4.28[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-18.971	16.131	4,21	4,21	-	VNR	3.78[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-18.971	17.446	4,21	4,21	-	VNR	3.50[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-18.971	17.350	4,21	4,21	-	VNR	3.52[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-18.971	17.090	4,21	4,21	-	VNR	3.57[S]	0,12	NO
Piano Terra	87,5%	-18.971	7.467	-18.971	14.244	4,21	4,21	8.18[S]	0,12	4.29[S]	0,12	NO
	100,0%	-18.971	10.306	-18.971	8.559	4,21	4,21	5.93[S]	0,12	7.14[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 4-8						
Trave 4-8	0%	-12.109	11.865	-12.109	5.188	4,21	4,21	5.24[S]	0,12	11.98[S]	0,12	NO
	12,5%	-12.109	1.364	-12.109	18.970	4,21	4,21	45.59[S]	0,12	3.27[S]	0,12	NO
	25,0%	-	-	-12.109	27.720	4,21	5,34	-	VNR	2.80[S]	0,13	NO
	37,5%	-	-	-12.109	31.433	4,21	5,34	-	VNR	2.47[S]	0,13	NO
	50,0%	-	-	-14.182	31.451	4,21	5,34	-	VNR	2.46[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-14.182	30.719	4,21	5,34	-	VNR	2.52[S]	0,13	NO
	75,0%	-	-	-11.040	26.319	4,21	5,34	-	VNR	2.96[S]	0,14	NO
	87,5%	-11.040	4.065	-11.040	16.751	4,21	4,21	15.34[S]	0,12	3.72[S]	0,12	NO
Piano Terra	100,0%	-11.040	15.007	-11.040	2.149	4,21	4,21	4.15[S]	0,12	29.01[S]	0,12	NO

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).											
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).											
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.											
N _{Ed,sr}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.											
M _{Ed,3,s}												
N _{Ed,ir}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.											
M _{Ed,3,i}												
A _{s,sr} A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.											
CS _i CS _s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).											

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{L1}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{rd}	Ctgθ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
Piano Terra							Travata: Trave 1-2-3-4				
Trave 1-2	0%	+	1.113	NS	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
		-	-13.646	25,29	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	1.113	NS	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
		-	-14.745	23,41	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	67	NS	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
		-	-15.845	11,50	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
		-	-16.945	10,75	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	-	-	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
		-	-18.047	10,10	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
		-	-19.147	9,52	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
		-	-20.248	9,00	345.172	182.205	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
		-	-21.321	16,19	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
		-	-21.321	16,19	345.172	390.739	0	0	0	0	2,50
Trave 2-3	0%	+	47.111	7,33	345.172	390.104	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	390.104	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	42.811	3,82	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	32.162	5,09	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	21.513	7,61	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	10.861	15,07	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-9.032	18,12	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	212	NS	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-19.682	8,32	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-30.333	5,40	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
		-	-40.985	3,99	345.172	163.696	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.172	390.104	0	0	0	0	2,50
		-	-45.283	7,62	345.172	390.104	0	0	0	0	2,50
Trave 3-4	0%	+	21.552	16,02	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	21.552	16,02	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	20.554	9,24	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	19.490	9,75	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	18.426	10,31	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	17.360	10,94	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
		-	-249	NS	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	16.296	11,66	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
		-	-1.315	NS	345.172	189.964	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	15.230	22,66	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
		-	-2.314	NS	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
	100%	+	14.166	24,37	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
		-	-2.314	NS	345.172	388.071	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 5-6-7-8				
Trave 5-6	0%	+	14.607	23,63	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50
		-	-6.619	52,14	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	14.607	23,63	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50
		-	-10.933	31,57	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	10.398	16,96	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
		-	-15.249	11,56	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	6.083	28,98	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
		-	-19.565	9,01	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	1.767	99,78	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
		-	-23.882	7,38	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Lt}	+ / -	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	Trave (Ed) Verrebbe a taglio per compressione retta uno S2S					
	[%]		[N]		[N]	[N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctg θ	
		-	-28.197	6,25	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50	
		-	-32.512	5,42	345.147	176.303	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50	
		-	-36.720	9,40	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50	
	100%	+	-	-	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50	
		-	-36.720	9,40	345.147	384.821	0	0	0	0	2,50	
	Trave 6-7	0%	+	51.236	6,74	345.147	396.185	0	0	0	0	2,50
			-	-	-	345.147	396.185	0	0	0	0	2,50
		12,5%	+	46.850	3,62	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	35.993	4,72	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	25.135	6,76	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	14.276	11,89	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-2.993	56,73	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	3.418	49,68	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-13.851	12,26	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-24.710	6,87	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
		-	-35.568	4,77	345.147	169.794	0	0	0	0	2,50	
	100,0 %	+	-	-	345.147	396.185	0	0	0	0	2,50	
		-	-39.950	8,64	345.147	396.185	0	0	0	0	2,50	
Trave 7-8	0%	+	10.033	34,40	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
		-	-1.050	NS	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	10.033	34,40	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
		-	-2.111	NS	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	9.055	20,37	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
		-	-3.174	58,11	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	7.993	23,07	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
		-	-4.234	43,56	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	6.932	26,61	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
		-	-5.296	34,83	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	5.870	31,42	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
		-	-6.358	29,01	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	4.809	38,35	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
		-	-7.421	24,85	345.147	184.436	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	3.745	92,16	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
		-	-8.416	41,01	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
	100%	+	2.684	NS	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
		-	-8.416	41,01	345.147	382.528	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra							Travata: Trave 9-10-11					
Trave 9-10	0%	+	15.904	21,70	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	15.904	21,70	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
		-	-1.368	NS	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	11.842	15,22	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
		-	-5.562	32,41	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	7.664	23,52	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
		-	-9.755	18,48	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	3.471	51,94	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
		-	-13.950	12,92	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	-	-	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
		-	-18.144	9,94	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
		-	-22.339	8,07	345.172	180.289	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
		-	-26.430	13,06	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
	100%	+	-	-	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
		-	-26.430	13,06	345.172	388.823	0	0	0	0	2,50	
Trave 10-11	0%	+	11.746	29,39	345.172	392.815	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	392.815	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	10.980	15,16	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	9.083	18,32	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	7.186	23,16	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	5.286	31,48	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-940	NS	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	3.386	49,15	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-2.841	58,57	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	1.484	NS	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-4.744	35,08	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
		-	-6.648	25,03	345.172	166.407	0	0	0	0	2,50	
	100,0 %	+	-	-	345.172	392.815	0	0	0	0	2,50	
		-	-7.416	46,54	345.172	392.815	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra							Travata: Trave 1-5-9					
Trave 1-5	0%	+	30.225	11.43	345.336	396.402	0	0	0	0	2,50	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctg θ
	-	-	-	-	345.336	396.402	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	26.110	6,21	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	18.291	8,87	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	10.232	15,85	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-2.150	75,43	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	1.928	84,11	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-10.678	15,19	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-19.429	8,35	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-28.218	5,75	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	-	-	-37.004	4,38	345.336	162.165	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.336	396.402	0	0	0	0	2,50
	-	-	-41.744	8,27	345.336	396.402	0	0	0	0	2,50
Trave 5-9	0%	+	22.121	15,61	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	21.592	15,99	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	19.453	8,81	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	17.393	9,85	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	15.419	11,12	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	13.527	12,67	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	-	-	-711	NS	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	11.719	14,63	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	-	-	-2.393	71,63	345.336	171.407	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	9.993	34,56	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	-	-	-3.992	86,51	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	8.351	41,35	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
	-	-	-4.365	79,11	345.336	389.428	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 2-6-10				
Trave 2-6	0%	+	31.547	10,96	345.905	396.261	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.905	396.261	3.393	0	0	0	2,50
	12,5%	+	27.332	5,93	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	25,0%	+	19.518	8,31	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	37,5%	+	11.705	13,85	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-2.402	67,49	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	50,0%	+	3.891	41,66	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-10.214	15,87	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-18.028	8,99	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-25.842	6,27	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-33.655	4,82	345.905	162.107	3.393	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.905	396.261	3.393	0	0	0	2,50
	-	-	-37.869	9,13	345.905	396.261	3.393	0	0	0	2,50
Trave 6-10	0%	+	41.830	8,26	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	12,5%	+	40.148	8,60	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	25,0%	+	33.182	5,26	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	37,5%	+	26.213	6,65	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	50,0%	+	19.245	9,06	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	-	-	-6.043	28,86	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	62,5%	+	12.276	14,21	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	-	-	-13.012	13,40	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	75,0%	+	5.308	32,86	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	-	-	-19.980	8,73	345.409	174.397	963	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	-	-	-26.949	12,82	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
	-	-	-28.631	12,06	345.409	382.955	963	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 3-7-11				
Trave 3-7	0%	+	33.867	10,22	346.179	396.214	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	346.179	396.214	4.942	0	0	0	2,50
	12,5%	+	29.747	5,45	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	25,0%	+	22.110	7,33	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	37,5%	+	14.475	11,20	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
	-	-	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.839	23,70	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-4.830	33,56	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-12.467	13,00	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-20.102	8,06	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-27.739	5,84	346.179	162.087	4.942	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	346.179	396.214	4.942	0	0	0	2,50
	-	-	-31.856	10,87	346.179	396.214	4.942	0	0	0	2,50
	0%	+	32.927	10,48	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
Trave 7-11	-	-	-	-	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	31.234	11,05	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	24.239	7,10	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	17.272	9,97	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	-	-	-174	NS	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	10.338	16,65	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	-	-	-7.062	24,38	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	3.435	50,11	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	-	-	-13.918	12,37	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
Piano Terra	-	-	-20.743	8,30	345.172	172.144	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	-	-	-27.519	12,54	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
	-	-	-29.152	11,84	345.172	390.062	0	0	0	0	2,50
Travata: Trave 4-8											
Trave 4-8	0%	+	30.442	11,34	345.266	396.322	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.266	396.322	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	26.504	6,12	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	19.142	8,47	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	11.779	13,76	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	4.416	36,71	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-5.615	28,87	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-12.980	12,49	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
Piano Terra	75,0%	+	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-20.342	7,97	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	-	-	-27.701	5,85	345.266	162.132	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.266	396.322	0	0	0	0	2,50
	-	-	-31.639	10,91	345.266	396.322	0	0	0	0	2,50

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V_{Ed,Y}^(+/-)	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
CS^(+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾ " e "V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾ " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N_{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V_{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V_{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V_{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Piano Terra								Travata: Trave 1-2-3-4					
Trave 1-2	0%	1.812	2,34	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	25,0%	1.812	2,34	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	50,0%	1.812	2,34	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	75,0%	1.812	2,34	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	2,26	NO
	100%	1.812	4,69	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0015	4,52	NO
Trave 2-3	0%	2.022	4,20	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	4,52	NO
	25,0%	2.022	1,67	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	50,0%	2.022	1,67	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	75,0%	2.022	1,67	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	100,0 %	2.022	4,20	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	4,52	NO
Trave 3-4	0%	2.695	3,15	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0023	4,52	NO
	25,0%	2.695	1,58	29.193	12.737	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0023	2,26	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _r
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
	50,0%	2.695	1,58	29.193	12.737	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0023	2,26	NO
	75,0%	2.695	1,58	29.193	12.737	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0023	2,26	NO
	100%	2.695	1,58	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0023	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 5-6-7-8					
Trave 5-6	0%	3.761	1,13	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0032	2,26	NO
	25,0%	3.761	1,13	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0032	2,26	NO
	50,0%	3.761	1,13	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0032	2,26	NO
	75,0%	3.761	1,13	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0032	2,26	NO
	100%	3.761	1,13	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0032	2,26	NO
Trave 6-7	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	4,52	NO
Trave 7-8	0%	4.520	1,88	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0039	4,52	NO
	25,0%	4.520	1,88	29.193	12.737	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0039	4,52	NO
	50,0%	4.520	1,88	29.193	12.737	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0039	4,52	NO
	75,0%	4.520	1,88	29.193	12.737	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0039	4,52	NO
	100%	4.520	1,88	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0039	4,52	NO
Piano Terra								Travata: Trave 9-10-11					
Trave 9-10	0%	2.446	1,74	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0021	2,26	NO
	25,0%	2.446	1,74	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0021	2,26	NO
	50,0%	2.446	1,74	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0021	2,26	NO
	75,0%	2.446	1,74	29.193	9.286	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0021	2,26	NO
	100%	2.446	3,47	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0021	4,52	NO
Trave 10-11	0%	1.125	7,55	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	4,52	NO
	25,0%	1.125	3,00	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	50,0%	1.125	3,00	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	75,0%	1.125	3,00	29.193	3.371	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
	100,0 %	1.125	3,78	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0010	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1-5-9					
Trave 1-5	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
Trave 5-9	0%	2.307	1,84	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0020	2,26	NO
	25,0%	2.307	1,84	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0020	2,26	NO
	50,0%	2.307	1,84	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0020	2,26	NO
	75,0%	2.307	1,84	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0020	2,26	NO
	100,0 %	2.307	1,84	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0020	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 2-6-10					
Trave 2-6	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	4,52	NO
Trave 6-10	0%	4.403	1,93	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0038	4,52	NO
	25,0%	4.403	1,93	29.193	9.286	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0038	4,52	NO
	50,0%	4.403	1,93	29.193	9.286	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0038	4,52	NO
	75,0%	4.403	1,93	29.193	9.286	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0038	4,52	NO
	100,0 %	4.403	1,93	29.193	78.300	8.497	2,50	1.000	60.000	100	0,0038	4,52	NO
Piano Terra								Travata: Trave 3-7-11					
Trave 3-7	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
Trave 7-11	0%	2.036	2,09	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	25,0%	2.036	2,09	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	50,0%	2.036	2,09	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	75,0%	2.036	2,09	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
	100,0 %	2.036	2,09	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0017	2,26	NO
Piano Terra								Travata: Trave 4-8					
Trave 4-8	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T_{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg Θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.												
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.												
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.												
P _e	Perimetro esterno in asse alle barre.												
B _e	Area racchiusa da P _e .												
H _s	Spessore della sezione convenzionale resistente.												
A _{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).												
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.												
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.												

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI T _{prnf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[‰]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Piano Terra				Travata: Trave 1-2-3-4												
Trave: Trave 1-2				FRC=-,0,01 cm												
0%	RAR	0,654	14,94	-36.058	-8.729	-	22.84	SI	RAR	14,518	360,00	-36.058	-8.729	-	24.79	SI
	QPR	0,380	11,21	-20.573	-5.046	-	29.47	SI								
25,0%	RAR	0,024	14,94	-36.058	-2.785	-	NS	SI	RAR	7,409	360,00	-36.058	-2.785	-	48.58	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
50,0%	RAR	0,467	14,94	-27.563	6.360	-	32.00	SI	RAR	10,724	360,00	-27.563	6.360	-	33.56	SI
	QPR	0,339	11,21	-20.573	4.659	-	33.04	SI								
75,0%	RAR	1,403	14,94	-27.563	15.187	-	10.64	SI	RAR	21,281	360,00	-27.563	15.187	-	16.91	SI
	QPR	1,069	11,21	-20.573	11.536	-	10.48	SI								
100%	RAR	4,545	14,94	-27.563	25.507	-	3.28	SI	RAR	224,385	360,00	-27.563	25.507	-	1.60	SI
	QPR	3,528	11,21	-20.573	19.768	-	3.17	SI								
Trave: Trave 2-3				FRC=-,0,06 cm												
0%	RAR	6,170	14,94	-18.449	33.936	-	2.42	SI	RAR	276,923	360,00	-18.449	33.936	-	1.30	SI
	QPR	4,755	11,21	-13.727	26.139	-	2.35	SI								
25,0%	RAR	1,062	14,94	-18.449	-11.320	-	14.07	SI	RAR	15,625	360,00	-18.449	-11.320	-	23.03	SI
	QPR	0,807	11,21	-13.727	-8.587	-	13.87	SI								
50,0%	RAR	4,931	14,94	-18.449	-27.245	-	3.03	SI	RAR	226,614	360,00	-18.449	-27.245	-	1.58	SI
	QPR	3,768	11,21	-13.727	-20.808	-	2.97	SI								
75,0%	RAR	1,329	14,94	-18.449	-13.837	-	11.24	SI	RAR	18,636	360,00	-18.449	-13.837	-	19.31	SI
	QPR	1,013	11,21	-13.727	-10.522	-	11.06	SI								
100,0%	RAR	5,238	14,94	-18.449	28.904	-	2.85	SI	RAR	239,093	360,00	-18.449	28.904	-	1.50	SI
	QPR	4,039	11,21	-13.727	22.271	-	2.77	SI								
Trave: Trave 3-4				FRC=-,0,01 cm												
0%	RAR	4,573	14,94	-22.046	25.445	-	3.26	SI	RAR	217,366	360,00	-22.046	25.445	-	1.65	SI
	QPR	3,537	11,21	-16.429	19.656	-	3.16	SI								
25,0%	RAR	1,524	14,94	-22.046	15.933	-	9.80	SI	RAR	21,550	360,00	-22.046	15.933	-	16.70	SI
	QPR	1,155	11,21	-16.429	12.056	-	9.70	SI								
50,0%	RAR	0,662	14,94	-22.046	7.812	-	22.55	SI	RAR	11,837	360,00	-22.046	7.812	-	30.41	SI
	QPR	0,482	11,21	-16.429	5.715	-	23.22	SI								
75,0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	3,797	360,00	-22.046	1.090	-	94.81	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	0,354	14,94	-28.717	-5.377	-	42.22	SI	RAR	9,679	360,00	-28.717	-5.377	-	37.19	SI
	QPR	0,213	11,21	-16.429	-3.172	-	52.70	SI								
Piano Terra				Travata: Trave 5-6-7-8												
Trave: Trave 5-6				FRC=-,0,01 cm												
0%	RAR	0,431	14,94	-464	-4.092	-	34.69	SI	RAR	4,946	360,00	-464	-4.092	-	72.78	SI
	QPR	0,214	11,21	113	-2.006	-	52.44	SI								
25,0%	RAR	0,493	14,94	-464	-4.679	-	30.31	SI	RAR	5,648	360,00	-464	-4.679	-	63.73	SI
	QPR	0,337	11,21	113	-3.168	-	33.25	SI								
50,0%	RAR	0,141	14,94	194	1.317	-	NS	SI	RAR	1,553	360,00	194	1.317	-	NS	SI
	QPR	0,104	11,21	113	976	-	NS	SI								
75,0%	RAR	1,432	14,94	194	13.541	-	10.42	SI	RAR	15,980	360,00	194	13.541	-	22.52	SI
	QPR	1,103	11,21	113	10.426	-	10.16	SI								
100%	RAR	5,817	14,94	194	32.627	-	2.56	SI	RAR	224,255	360,00	194	32.627	-	1.60	SI
	QPR	4,451	11,21	113	25.180	-	2.51	SI								
Trave: Trave 6-7				FRC=,0,08 cm												
0%	RAR	7,476	14,94	3.000	41.856	-	1.99	SI	RAR	284,735	360,00	3.000	41.856	-	1.26	SI
	QPR	5,745	11,21	2.279	32.165	-	1.95	SI								
25,0%	RAR	1,186	14,94	3.000	-10.970	-	12.59	SI	RAR	12,779	360,00	3.000	-10.970	-	28.17	SI
	QPR	0,889	11,21	2.279	-8.216	-	12.60	SI								
50,0%	RAR	6,251	14,94	3.000	-33.735	-	2.39	SI	RAR	250,376	360,00	3.000	-33.735	-	1.43	SI
	QPR	4,755	11,21	2.279	-25.652	-	2.35	SI								
75,0%	RAR	4,902	14,94	3.000	-26.437	-	3.04	SI	RAR	195,472	360,00	3.000	-26.437	-	1.84	SI
	QPR	2,154	11,21	2.279	-20.140	-	5.20	SI								
100,0%	RAR	1,181	14,94	3.000	10.922	-	12.64	SI	RAR	12,722	360,00	3.000	10.922	-	28.29	SI
	QPR	0,900	11,21	2.279	8.318	-	12.45	SI								
Trave: Trave 7-8				FRC=,0,00 cm												
0%	RAR	0,463	14,94	-13.717	5.343	-	32.24	SI	RAR	8,910	360,00	-18.763	5.676	-	40.40	SI
	QPR	0,367	11,21	-10.172	4.178	-	30.57	SI								
25,0%	RAR	0,179	14,94	-13.717	2.661	-	83.52	SI	RAR	5,505	360,00	-18.763	2.829	-	65.39	SI
	QPR	0,115	11,21	-10.172	1.805	-	97.61	SI								
50,0%	RAR	0,042	14,94	-13.717	1.368	-	NS	SI	RAR	3,735	360,00	-18.763	1.349	-	96.37	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
75,0%	RAR	0,052	14,94	-13.717	1.464	-	NS	SI	RAR	3,601	360,00	-18.763	1.237	-	99.96	SI
	QPR	0,012	11,21	-10.172	836	-	NS	SI								
100%	RAR	0,210	14,94	-13.717	2.951	-	71.26	SI	RAR	5,106	360,00	-18.763	2.495	-	70.50	SI
	QPR	0,161	11,21	-10.172	2.242	-	69.53	SI								

%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Piano Terra									Travata: Trave 9-10-11							
Trave: Trave 9-10				FRC=0,01 cm												
0%	RAR	0,389	14,94	-22.455	-5.264	-	38.39	SI	RAR	8,835	360,00	-22.455	-5.264	-	40.74	SI
	QPR	0,164	11,21	-12.297	-2.424	-	68.15	SI								
25,0%	RAR	0,852	14,94	-22.455	-9.628	-	17.53	SI	RAR	14,055	360,00	-22.455	-9.628	-	25.61	SI
	QPR	0,642	11,21	-12.297	-6.926	-	17.45	SI								
50,0%	RAR	0,769	14,94	-16.495	-8.426	-	19.41	SI	RAR	12,098	360,00	-22.455	-7.992	-	29.75	SI
	QPR	0,574	11,21	-12.297	-6.283	-	19.52	SI								
75,0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	3,170	360,00	-16.495	-1.091	-	NS	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
100%	RAR	1,249	14,94	-22.455	13.366	-	11.96	SI	RAR	18,526	360,00	-22.455	13.366	-	19.43	SI
	QPR	1,018	11,21	-12.297	10.470	-	11.00	SI								
Trave: Trave 10-11				FRC=0,01 cm												
0%	RAR	0,979	14,94	-17.532	10.479	-	15.25	SI	RAR	15,589	360,00	-23.608	10.802	-	23.09	SI
	QPR	0,847	11,21	-12.950	8.902	-	13.23	SI								
25,0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	4,139	360,00	-23.608	1.228	-	86.98	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
50,0%	RAR	0,289	14,94	-17.532	-3.970	-	51.70	SI	RAR	7,424	360,00	-23.608	-3.975	-	48.49	SI
	QPR	0,297	11,21	-12.950	-3.718	-	37.75	SI								
75,0%	RAR	0,350	14,94	-17.532	-4.546	-	42.68	SI	RAR	8,411	360,00	-23.608	-4.800	-	42.80	SI
	QPR	0,327	11,21	-12.950	-4.007	-	34.22	SI								
100,0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	4,146	360,00	-23.608	-1.234	-	86.83	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
Piano Terra									Travata: Trave 1-5-9							
Trave: Trave 1-5				FRC=0,14 cm												
0%	RAR	0,801	14,94	-13.711	8.525	-	18.66	SI	RAR	11,755	360,00	-13.711	8.525	-	30.62	SI
	QPR	0,635	11,21	-9.983	6.701	-	17.63	SI								
25,0%	RAR	4,418	14,94	-13.711	-26.718	-	3.38	SI	RAR	174,786	360,00	-21.052	-26.019	-	2.05	SI
	QPR	3,448	11,21	-9.983	-20.826	-	3.24	SI								
50,0%	RAR	5,624	14,94	-13.711	-33.866	-	2.65	SI	RAR	216,741	360,00	-21.052	-33.044	-	1.66	SI
	QPR	4,377	11,21	-9.983	-26.333	-	2.55	SI								
75,0%	RAR	1,062	14,94	-13.711	-11.089	-	14.07	SI	RAR	14,891	360,00	-21.052	-10.824	-	24.17	SI
	QPR	0,819	11,21	-9.983	-8.512	-	13.68	SI								
100,0%	RAR	7,091	14,94	-13.711	42.565	-	2.10	SI	RAR	270,068	360,00	-21.052	41.969	-	1.33	SI
	QPR	5,556	11,21	-9.983	33.318	-	2.01	SI								
Trave: Trave 5-9				FRC=-0,02 cm												
0%	RAR	5,720	14,94	-23.791	31.730	-	2.61	SI	RAR	266,509	360,00	-23.791	31.730	-	1.35	SI
	QPR	4,400	11,21	-13.438	24.237	-	2.54	SI								
25,0%	RAR	1,587	14,94	-18.097	16.251	-	9.41	SI	RAR	21,977	360,00	-23.791	16.113	-	16.38	SI
	QPR	1,218	11,21	-13.438	12.437	-	9.20	SI								
50,0%	RAR	0,461	14,94	-18.097	5.630	-	32.43	SI	RAR	8,786	360,00	-18.097	5.630	-	40.97	SI
	QPR	0,325	11,21	-13.438	4.019	-	34.49	SI								
75,0%	RAR	0,060	14,94	-23.791	-2.257	-	NS	SI	RAR	5,392	360,00	-23.791	-2.257	-	66.76	SI
	QPR	0,036	11,21	-13.438	-1.294	-	NS	SI								
100,0%	RAR	0,467	14,94	-23.791	-6.094	-	32.00	SI	RAR	9,985	360,00	-23.791	-6.094	-	36.05	SI
	QPR	0,299	11,21	-13.438	-3.779	-	37.42	SI								
Piano Terra									Travata: Trave 2-6-10							
Trave: Trave 2-6				FRC=0,10 cm												
0%	RAR	1,901	14,94	8.116	17.344	-	7.85	SI	RAR	19,830	360,00	8.116	17.344	-	18.15	SI
	QPR	1,475	11,21	6.335	13.459	-	7.59	SI								
25,0%	RAR	1,995	14,94	8.116	-18.229	-	7.48	SI	RAR	20,889	360,00	8.116	-18.229	-	17.23	SI
	QPR	1,562	11,21	6.335	-14.274	-	7.17	SI								
50,0%	RAR	4,919	14,94	8.116	-26.428	-	3.03	SI	RAR	189,408	360,00	8.116	-26.428	-	1.90	SI
	QPR	3,841	11,21	6.335	-20.637	-	2.91	SI								
75,0%	RAR	0,822	14,94	8.116	-7.249	-	18.18	SI	RAR	7,735	360,00	8.116	-7.249	-	46.54	SI
	QPR	0,638	11,21	6.335	-5.630	-	17.55	SI								
100,0%	RAR	7,048	14,94	8.116	39.311	-	2.11	SI	RAR	261,953	360,00	8.116	39.311	-	1.37	SI
	QPR	5,514	11,21	6.335	30.751	-	2.03	SI								
Trave: Trave 6-10				FRC=0,01 cm												
0%	RAR	6,014	14,94	3.759	33.641	-	2.48	SI	RAR	227,450	360,00	3.759	33.641	-	1.58	SI
	QPR	4,681	11,21	2.868	26.195	-	2.39	SI								
25,0%	RAR	0,459	14,94	3.759	4.060	-	32.55	SI	RAR	4,610	360,00	2.755	4.114	-	78.09	SI
	QPR	0,378	11,21	2.868	3.357	-	29.66	SI								
50,0%	RAR	1,137	14,94	3.759	-10.455	-	13.13	SI	RAR	12,082	360,00	3.759	-10.455	-	29.79	SI
	QPR	0,861	11,21	2.868	-7.910	-	13.01	SI								
75,0%	RAR	1,079	14,94	3.759	-9.903	-	13.84	SI	RAR	11,421	360,00	3.759	-9.903	-	31.51	SI
	QPR	0,828	11,21	2.868	-7.603	-	13.53	SI								
100,0%	RAR	0,635	14,94	3.759	5.715	-	23.54	SI	RAR	6,411	360,00	3.759	5.715	-	56.14	SI
	QPR	0,475	11,21	2.868	4.275	-	23.58	SI								
Piano Terra									Travata: Trave 3-7-11							
Trave: Trave 3-7				FRC=0,15 cm												
0%	RAR	4,074	14,94	11.257	21.780	-	3.66	SI	RAR	150,903	360,00	11.257	21.780	-	2.38	SI
	QPR	1,876	11,21	8.773	17.059	-	5.97	SI								
25,0%	RAR	2,212	14,94	11.257	-20.054	-	6.75	SI	RAR	22,712	360,00	11.257	-20.054	-	15.85	SI
	QPR	1,726	11,21	8.773	-15.644	-	6.49	SI								
50,0%	RAR	6,551	14,94	11.257	-35.167	-	2.28	SI	RAR	251,617	360,00	11.257	-35.167	-	1.43	SI
	QPR	5,115	11,21	8.773	-27.462	-	2.19	SI								
75,0%	RAR	4,403	14,94	11.257	-23.556	-	3.39	SI	RAR	164,263	360,00	11.257	-23.556	-	2.19	SI
	QPR	2,017	11,21	8.773	-18.393	-	5.55	SI								
100,0%	RAR	1,653	14,94	11.257	14.780	-	9.03	SI	RAR	16,404	360,00	11.257	14.780	-	21.94	SI
	QPR	1,292	11,21	8.773	11.560	-	8.66	SI								
Trave: Trave 7-11				FRC=0,03 cm												
0%	RAR	1,246	14,94	-10.975	12.530	-	11.98	SI	RAR	17,198	360,00	-17.273	12.746	-	20.93	SI

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
25,0%	QPR	0,964	11,21	-8.011	9.659	-	11.62	SI								
	RAR	1,155	14,94	-10.975	-11.669	-	12.93	SI	RAR	15,198	360,00	-10.975	-11.669	-	23.68	SI
	QPR	0,893	11,21	-8.011	-8.991	-	12.54	SI								
50,0%	RAR	3,802	14,94	-10.975	-20.899	-	3.92	SI	RAR	170,076	360,00	-10.975	-20.899	-	2.11	SI
	QPR	1,646	11,21	-8.011	-16.088	-	6.80	SI								
75,0%	RAR	1,540	14,94	-10.975	-15.299	-	9.70	SI	RAR	19,553	360,00	-17.273	-14.715	-	18.41	SI
	QPR	1,184	11,21	-8.011	-11.731	-	9.46	SI								
100,0%	RAR	0,445	14,94	-10.975	4.974	-	33.58	SI	RAR	7,190	360,00	-10.975	4.974	-	50.06	SI
	QPR	0,361	11,21	-8.011	3.968	-	31.08	SI								
Piano Terra									Travata: Trave 4-8							
Trave: Trave 4-8				FRC=0,18 cm												
0%	RAR	0,895	14,94	-9.839	9.142	-	16.68	SI	RAR	12,052	360,00	-9.839	9.142	-	29.87	SI
	QPR	0,728	11,21	-6.976	7.356	-	15.40	SI								
25,0%	RAR	4,663	14,94	-9.839	-28.009	-	3.20	SI	RAR	176,400	360,00	-9.839	-28.009	-	2.04	SI
	QPR	3,672	11,21	-6.976	-22.026	-	3.05	SI								
50,0%	RAR	6,633	14,94	-9.839	-39.682	-	2.25	SI	RAR	246,202	360,00	-9.839	-39.682	-	1.46	SI
	QPR	5,233	11,21	-6.976	-31.276	-	2.14	SI								
75,0%	RAR	4,302	14,94	-9.839	-25.866	-	3.47	SI	RAR	163,604	360,00	-9.839	-25.866	-	2.20	SI
	QPR	3,395	11,21	-6.976	-20.386	-	3.30	SI								
100,0%	RAR	1,350	14,94	-9.839	13.426	-	11.06	SI	RAR	17,178	360,00	-9.839	13.426	-	20.95	SI
	QPR	1,075	11,21	-6.976	10.635	-	10.42	SI								

LEGENDA:

% L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ_{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd, amm} /σ _{cc} ; σ _{td, amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} >σ _{cd,amm} ; σ _{at} >σ _{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra								Travata: Trave 1-2-3-4						
Trave: Trave 1-2				FRC=-0,01 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-23.098	-5.632	-	0,77	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	-5.046	-	0,69	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-23.098	-3.621	-	0,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	-3.124	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-23.098	-1.277	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	-869	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-20.766	2.173	-	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	1.725	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-20.766	5.303	-	0,72	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	4.659	-	0,65	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-20.766	8.778	-	1,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	7.928	-	1,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-20.766	12.600	-	1,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	11.536	-	1,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-20.766	16.767	-	1,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-20.573	15.482	-	1,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	-20.766	21.284	-	2,41	2,13	5,2734 E-04	373	347	0,183	0,400	2,19	SI	
	QPR	-20.573	19.768	-	2,25	2,13	4,9415 E-04	373	347	0,171	0,300	1,75	SI	
Trave: Trave 2-3				FRC=0,06 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-13.456	28.151	-	3,09	2,13	6,5012 E-04	373	347	0,225	0,400	1,77	SI	
	QPR	-13.727	26.139	-	2,88	2,13	6,0778 E-04	373	347	0,211	0,300	1,42	SI	
12,5%	FRQ	-15.995	6.198	-	0,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-13.727	5.964	-	0,74	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-13.456	-9.491	-	1,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-13.727	-8.587	-	1,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-13.456	-19.148	-	2,13	2,13	4,5673 E-04	373	347	0,158	0,400	2,53	SI	
	QPR	-13.727	-17.511	-	1,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-13.456	-22.695	-	2,51	2,13	5,3293 E-04	373	347	0,185	0,400	2,16	SI	
	QPR	-13.727	-20.808	-	2,31	2,13	4,9325 E-04	373	347	0,171	0,300	1,75	SI	
62,5%	FRQ	-15.995	-18.454	-	2,08	2,13	4,7789 E-04	373	347	0,166	0,400	2,41	SI	
	QPR	-13.727	-18.478	-	2,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
75,0%	FRQ	-13.456	-11.459	-	1,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.727	-10.522	-	1,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-13.456	3.324	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.727	3.062	-	0,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-13.456	24.215	-	2,67	2,13	5,656 E-04	373	347	0,196	0,400	2,04	SI
	QPR	-13.727	22.271	-	2,47	2,13	5,2473 E-04	373	347	0,182	0,300	1,65	SI
Trave: Trave 3-4				FRC=-0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-16.609	21.114	-	2,36	2,13	5,0959 E-04	373	347	0,177	0,400	2,26	SI
	QPR	-16.429	19.656	-	2,21	2,13	4,7769 E-04	373	347	0,166	0,300	1,81	SI
12,5%	FRQ	-16.609	16.938	-	1,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	15.697	-	1,79	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-16.609	13.088	-	1,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	12.056	-	1,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-16.609	9.558	-	1,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	8.727	-	1,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-16.609	6.352	-	0,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	5.715	-	0,73	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-16.609	3.474	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	3.021	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-16.609	917	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	641	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-18.424	-1.704	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	-1.424	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-18.424	-3.523	-	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-16.429	-3.172	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 5-6-7-8					
Trave: Trave 5-6				FRC=-0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-24	-2.396	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	-2.006	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-24	-3.556	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	-3.250	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-24	-3.390	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	-3.168	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-24	-1.899	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	-1.761	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	234	1.112	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	976	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	234	5.454	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	5.038	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	234	11.234	-	1,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	10.426	-	1,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	234	18.449	-	1,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	113	17.137	-	1,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	234	27.106	-	2,84	2,13	5,3007 E-04	373	330	0,175	0,400	2,29	SI
	QPR	113	25.180	-	2,64	2,13	4,9032 E-04	373	330	0,162	0,300	1,86	SI
Trave: Trave 6-7				FRC=0,08 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	2.857	34.919	-	3,64	2,13	7,0442 E-04	373	330	0,232	0,400	1,72	SI
	QPR	2.279	32.165	-	3,36	2,13	6,2526 E-04	373	330	0,206	0,300	1,45	SI
12,5%	FRQ	2.857	9.836	-	1,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.279	9.107	-	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	2.857	-9.002	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.279	-8.216	-	0,85	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	1.759	-19.814	-	2,09	2,13	4,5489 E-04	373	348	0,158	0,400	2,53	SI
	QPR	2.279	-19.802	-	2,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	2.857	-27.946	-	2,94	2,13	5,9135 E-04	373	348	0,206	0,400	1,95	SI
	QPR	2.279	-25.652	-	2,70	2,13	5,4419 E-04	373	348	0,189	0,300	1,59	SI
62,5%	FRQ	2.857	-28.047	-	2,95	2,13	5,9349 E-04	373	348	0,206	0,400	1,94	SI
	QPR	2.279	-25.762	-	2,72	2,13	5,4645 E-04	373	348	0,190	0,300	1,58	SI
75,0%	FRQ	2.857	-21.908	-	2,30	2,13	4,6176 E-04	373	348	0,161	0,400	2,49	SI
	QPR	2.279	-20.140	-	2,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.857	-9.521	-	0,99	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.279	-8.779	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	2.857	9.109	-	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.279	8.318	-	0,87	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 7-8				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-11.614	4.361	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	4.178	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-11.614	2.986	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	2.836	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-11.614	1.923	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
37,5%	QPR	-10.172	1.805	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	-11.614	1.178	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	1.090	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-11.614	750	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	690	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-10.154	763	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	605	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-10.154	1.009	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	836	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-10.154	1.576	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	1.381	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-10.154	2.468	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-10.172	2.242	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 9-10-11					
Trave: Trave 9-10				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-14.002	-2.942	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-2.424	-	0,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-14.002	-5.732	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-5.315	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-14.002	-7.241	-	0,87	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-6.926	-	0,83	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-12.278	-7.774	-	0,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-7.250	-	0,86	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-12.278	-6.819	-	0,82	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-6.283	-	0,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-12.278	-4.475	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-4.030	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-12.278	-738	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	-486	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-14.002	4.570	-	0,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	4.347	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-14.002	10.807	-	1,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.297	10.470	-	1,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 10-11				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-14.717	9.121	-	1,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	8.902	-	1,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-14.717	4.391	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	4.243	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-14.717	671	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	587	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-14.717	-2.042	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-2.068	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-14.717	-3.743	-	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-3.718	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-14.717	-4.433	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-4.364	-	0,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-14.717	-4.114	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-4.007	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-14.717	-2.780	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-2.643	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-14.717	-433	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-12.950	-273	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 1-5-9					
Trave: Trave 1-5				FRC=0,14 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-9.645	7.230	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-9.983	6.701	-	0,79	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-9.645	-10.359	-	1,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-9.983	-9.731	-	1,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-9.645	-22.223	-	2,36	2,13	4,0459 E-04	371	300	0,121	0,400	3,30	SI
	QPR	-9.983	-20.826	-	2,22	2,13	3,8165 E-04	371	300	0,114	0,300	2,62	SI
37,5%	FRQ	-9.645	-28.194	-	2,97	2,13	5,0653 E-04	371	300	0,152	0,400	2,63	SI
	QPR	-9.983	-26.415	-	2,79	2,13	4,7707 E-04	371	300	0,143	0,300	2,10	SI
50,0%	FRQ	-9.645	-28.107	-	2,97	2,13	5,0506 E-04	371	300	0,151	0,400	2,64	SI
	QPR	-9.983	-26.333	-	2,79	2,13	4,7568 E-04	371	300	0,143	0,300	2,10	SI
62,5%	FRQ	-9.645	-21.794	-	2,32	2,13	3,9734 E-04	371	300	0,119	0,400	3,36	SI
	QPR	-9.983	-20.411	-	2,18	2,13	3,7461 E-04	371	300	0,112	0,300	2,67	SI
75,0%	FRQ	-9.645	-9.116	-	1,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-9.983	-8.512	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-9.645	9.958	-	1,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-9.983	9.397	-	1,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-9.645	35.431	-	3,72	2,13	6,7924 E-04	371	300	0,204	0,400	1,96	SI
	QPR	-9.983	33.318	-	3,50	2,13	6,2042 E-04	371	300	0,186	0,300	1,61	SI
Trave: Trave 5-9				FRC=-0,02 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-13.562	25.553	-	2,81	2,13	5,9434	371	341	0,203	0,400	1,97	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
12,5%	QPR	-13.438	24.237	-	2,67	2,13	E-04 5,6569 E-04	371	341	0,193	0,300	1,55	SI
	FRQ	-13.562	18.976	-	2,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	17.898	-	2,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-13.562	13.292	-	1,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	12.437	-	1,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-13.562	8.472	-	1,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	7.824	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-13.562	4.475	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	4.019	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-13.562	1.273	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	993	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-15.128	-1.495	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	-1.294	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-15.128	-3.146	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	-2.872	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-15.128	-4.114	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-13.438	-3.779	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 2-6-10					
Trave: Trave 2-6				FRC=0,10 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	6.975	14.587	-	1,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	13.459	-	1,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	6.975	-3.286	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	-3.079	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	6.975	-15.386	-	1,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	-14.274	-	1,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	6.975	-21.716	-	2,25	2,13	4,438 E-04	372	345	0,153	0,400	2,61	SI
	QPR	6.335	-20.125	-	2,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	6.975	-22.275	-	2,31	2,13	4,5573 E-04	372	345	0,157	0,400	2,54	SI
	QPR	6.335	-20.637	-	2,14	2,13	4,2258 E-04	372	345	0,146	0,300	2,06	SI
62,5%	FRQ	6.975	-17.062	-	1,76	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	-15.804	-	1,63	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	6.975	-6.078	-	0,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	-5.630	-	0,55	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	6.975	10.680	-	1,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	6.335	9.889	-	0,99	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	6.975	33.210	-	3,43	2,13	6,3189 E-04	372	328	0,207	0,400	1,93	SI
	QPR	6.335	30.751	-	3,18	2,13	5,8555 E-04	372	328	0,192	0,300	1,56	SI
Trave: Trave 6-10				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	3.220	28.198	-	2,93	2,13	5,4451 E-04	372	328	0,178	0,400	2,24	SI
	QPR	2.868	26.195	-	2,73	2,13	5,0604 E-04	372	328	0,166	0,300	1,81	SI
12,5%	FRQ	3.220	14.279	-	1,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	13.331	-	1,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	3.220	3.501	-	0,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	3.357	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3.220	-4.132	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	-3.722	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	3.220	-8.624	-	0,89	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	-7.910	-	0,82	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	3.220	-9.971	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	-9.202	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	3.220	-8.179	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	-7.603	-	0,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.731	-3.273	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	-3.111	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	3.220	4.837	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.868	4.275	-	0,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 3-7-11					
Trave: Trave 3-7				FRC=0,15 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	9.516	18.549	-	1,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.773	17.059	-	1,74	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	8.726	-2.084	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.773	-1.903	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	9.516	-16.787	-	1,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	8.773	-15.644	-	1,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	9.516	-25.998	-	2,69	2,13	5,2746 E-04	373	347	0,183	0,400	2,19	SI
	QPR	8.773	-24.163	-	2,50	2,13	4,9042 E-04	373	347	0,170	0,300	1,76	SI
50,0%	FRQ	9.516	-29.572	-	3,07	2,13	6,0422 E-04	373	347	0,210	0,400	1,91	SI
	QPR	8.773	-27.462	-	2,85	2,13	5,6135 E-04	373	347	0,195	0,300	1,54	SI
62,5%	FRQ	9.516	-27.505	-	2,85	2,13	5,5979 E-04	373	347	0,194	0,400	2,06	SI
	QPR	8.773	-25.538	-	2,64	2,13	5,1999 E-04	373	347	0,180	0,300	1,66	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
75,0%	FRQ	9.516	-19.801	-	2,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	8.773	-18.393	-	1,88	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	9.516	-6.458	-	0,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	8.773	-6.027	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	9.516	12.523	-	1,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	8.773	11.560	-	1,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Trave: Trave 7-11				FRC=0,03 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-7.670	10.252	-	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	9.659	-	1,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-7.670	-1.351	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-1.115	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-7.670	-9.822	-	1,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-8.991	-	1,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-7.670	-15.167	-	1,67	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-13.975	-	1,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-7.670	-17.407	-	1,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-16.088	-	1,77	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-7.670	-16.544	-	1,81	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-15.332	-	1,69	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-7.670	-12.602	-	1,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-11.731	-	1,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-9.674	-5.555	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	-5.292	-	0,62	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	-7.670	4.482	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-8.011	3.968	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra								Travata: Trave 4-8						
Trave: Trave 4-8				FRC=0,18 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-6.602	8.007	-	0,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-6.976	7.356	-	0,83	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-6.602	-10.483	-	1,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-6.976	-9.847	-	1,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-6.602	-23.573	-	2,48	2,13	4,1981 E-04	372	302	0,127	0,400	3,16	SI	
	QPR	-6.976	-22.026	-	2,32	2,13	3,9436 E-04	372	302	0,119	0,300	2,52	SI	
37,5%	FRQ	-6.602	-31.252	-	3,27	2,13	5,5117 E-04	372	302	0,166	0,400	2,41	SI	
	QPR	-6.976	-29.167	-	3,06	2,13	5,1637 E-04	372	302	0,156	0,300	1,93	SI	
50,0%	FRQ	-6.602	-33.523	-	3,50	2,13	6,1128 E-04	372	302	0,184	0,400	2,17	SI	
	QPR	-6.976	-31.276	-	3,27	2,13	5,524 E-04	372	302	0,167	0,300	1,80	SI	
62,5%	FRQ	-6.602	-30.382	-	3,18	2,13	5,3618 E-04	372	302	0,162	0,400	2,47	SI	
	QPR	-6.976	-28.348	-	2,97	2,13	5,0235 E-04	372	302	0,152	0,300	1,98	SI	
75,0%	FRQ	-6.602	-21.833	-	2,30	2,13	3,9018 E-04	372	302	0,118	0,400	3,40	SI	
	QPR	-6.976	-20.386	-	2,15	2,13	3,6635 E-04	372	302	0,111	0,300	2,71	SI	
87,5%	FRQ	-6.602	-7.873	-	0,88	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-6.976	-7.389	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	-6.602	11.488	-	1,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-6.976	10.635	-	1,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

LEGENDA:

Id_{Tr}

%L_{LI}

FRC

AA

Id_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed,3}

M_{Ed,2}

σ_{ct,f}

σ_t

ε_{sm}

A_e

Δ_{sm}

W_d

W_{amm}

CS

Verificato

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:
[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

Deformazione media nel calcestruzzo.

Area efficace del calcestruzzo teso.

Distanza media tra le fessure.

Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

[SI] = W_d ≤ W_{amm}; [NO] = W_d > W_{amm}

TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio																
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Piano Terra										Travata: Trave 1-2-3-4						
Trave 1-2	0%	2,46	49.713	46.401	42.362	38.541	4.376	3.689	1,1	50.973	-38.707	0	0	4,51	5,95	GR

pag.70

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio																	
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	Not e	
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]				
Trave 2-3	100%	4,23	54.449	48.366	42.362	38.541	-4.400	-3.689	1,1	42.908	-46.795	0	0	5,36	4,92	GR	
	0%		50.369	54.449	24.800	24.800	42.597	22.526		69.877	-4.755	0	0	3,29	48,39		
	100%		54.449	50.369	24.800	24.800	-42.603	-22.527		4.753	-69.883	0	0	48,41	3,29		
Trave 3-4	0%	2,37	49.584	54.449	42.214	44.264	4.255	3.562	1,1	50.690	-45.128	0	0	4,54	5,10	GR	
	100%		50.583	50.583	42.214	44.264	-4.264	-3.565		42.870	-52.954	0	0	5,37	4,35		
Piano Terra										Travata: Trave 5-6-7-8							
Trave 5-6	0%	2,46	53.214	53.214	43.785	45.774	17.263	9.405	1,1	65.426	-40.946	0	0	3,52	5,62	GR	
	100%		54.447	59.337	43.785	45.774	-17.262	-9.406		38.757	-67.613	0	0	5,94	3,40		
Trave 6-7	0%	4,23	59.938	54.447	27.020	25.988	43.432	22.523	1,1	73.155	-6.063	0	0	3,15	37,95	GR	
	100%		54.263	55.389	27.020	25.988	-43.431	-22.522		7.200	-72.018	0	0	31,96	3,20		
Trave 7-8	0%	2,37	51.874	51.874	43.596	43.596	4.230	3.559	1,1	52.186	-44.396	0	0	4,41	5,18	GR	
	100%		51.573	51.573	43.596	43.596	-4.247	-3.560		44.396	-52.203	0	0	5,18	4,41		
Piano Terra										Travata: Trave 9-10-11							
Trave 9-10	0%	2,46	52.245	49.434	42.549	40.209	16.737	9.406	1,1	63.540	-34.824	0	0	3,62	6,61	GR	
	100%		52.376	49.434	42.549	40.209	-16.774	-9.408		37.396	-61.004	0	0	6,15	3,77		
Trave 10-11	0%	4,23	49.169	54.449	23.818	25.067	7.589	6.348	1,1	33.788	-21.225	0	0	6,81	10,84	GR	
	100%		51.496	51.496	23.818	25.067	-7.613	-6.356		19.844	-35.187	0	0	11,60	6,54		
Piano Terra										Travata: Trave 1-5-9							
Trave 1-5	0%	5,47	51.273	51.273	19.332	20.924	32.938	18.544	1,1	54.202	-4.473	0	0	4,25	51,47	GR	
	100%		54.474	63.187	19.332	20.924	-34.293	-18.995		2.269	-57.310	0	0	NS	4,02		
Trave 5-9	0%	3,32	49.158	54.471	30.423	32.023	7.992	5.665	1,1	41.457	-29.560	0	0	5,55	7,79	GR	
	100%		51.889	51.889	30.423	32.023	-6.969	-5.324		28.142	-42.194	0	0	8,18	5,46		
Piano Terra										Travata: Trave 2-6-10							
Trave 2-6	0%	5,47	53.237	53.237	19.687	20.894	31.255	17.619	1,1	52.911	-5.364	0	0	4,36	42,99	GR	
	100%		54.456	61.056	19.687	20.894	-31.254	-17.620		4.037	-54.238	0	0	57,12	4,25		
Trave 6-10	0%	3,32	60.123	54.456	34.196	32.490	27.873	14.808	1,1	65.489	-20.930	0	0	3,52	11,00	GR	
	100%		53.455	53.455	34.196	32.490	-27.874	-14.809		22.807	-63.613	0	0	10,10	3,62		
Piano Terra										Travata: Trave 3-7-11							
Trave 3-7	0%	5,47	56.912	52.990	20.129	20.091	30.545	17.291	1,1	52.686	-4.809	0	0	4,38	47,99	GR	
	100%		53.197	56.912	20.129	20.091	-30.544	-17.292		4.850	-52.644	0	0	47,58	4,38		
Trave 7-11	0%	3,32	50.556	51.214	30.669	30.867	27.745	14.987	1,1	61.481	-18.966	0	0	3,74	12,13	GR	
	100%		51.307	51.307	30.669	30.867	-27.397	-14.883		18.853	-61.351	0	0	12,21	3,75		
Piano Terra										Travata: Trave 4-8							
Trave 4-8	0%	5,47	53.220	52.510	19.358	19.153	29.418	17.291	1,1	50.712	-3.777	0	0	4,54	60,94	GR	
	100%		52.672	52.259	19.358	19.153	-29.415	-17.292		4.002	-50.483	0	0	57,52	4,56		

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione.
- L_{LI}** Lunghezza libera d'Inflessione.
- M_{Rd}** Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
- V_{Ed,E}** Taglio di calcolo dovuto ai momenti resistenti del beam nelle due estremità, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
- V_{Ed,G+Q}** Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali + l'aliquota degli accidentali.
- V_{Ed,G}** Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali.
- γ_{Rd}** Coefficiente di sovraresistenza.
- V_{Ed,GR}** Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
- V_{Ed,EL}** Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.
- CS** Coefficiente di sicurezza, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma. ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100). Per ulteriori dettagli sulla verifica si rimanda alle tabelle relative alle Verifiche a Taglio.
- Note** GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
														L	n _{re g}	n _f	φ	L	n _{re g}	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]				[cm]			
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	86.205	-15.452	-34.467	1.31[V]	49.26 8	49.26 8	55.021	825.435	1,50	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	156.567	-18.568	-29.779	1.58[V]	55.80 0	55.80 0	102.482	825.435	1,39	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	157.310	12.808	-32.395	1.67[V]	55.86 3	55.86 3	106.529	825.435	1,39	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra	36.447	-25	-29.250	1.51[S]	44.38 2	44.38 2	52.599	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	57.179	-4.080	23.201	2.73[S]	46.44 0	46.44 0	82.558	825.435	1,55	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	140.149	-11.313	20.365	2.80[S]	54.32 6	54.32 6	162.171	825.435	1,42	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 7																					
Piano Terra	84.268	17.013	25.854	1.70[S]	49.08 7	49.08 7	134.991	825.435	1,50	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 8																					
Piano Terra	43.451	10.615	28.465	1.69[S]	45.08	45.08	52.624	825.435	1,57	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m] m	[m] m	[m] m	[cm] cm	n _{re} g	n _f	φ	[cm] cm	n _{re} g	n _f	φ
					6	6															
Pilastrata: Pilastrata 9																					
Piano Terra	19.380	-21.091	6.836	2.67[S]	42.65 4	42.65 4	34.208	825.435	1,61	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 10																					
Piano Terra	45.751	30	18.979	2.38[S]	45.31 0	45.31 0	70.891	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 11																					
Piano Terra	38.793	-48	26.302	1.69[S]	44.61 1	44.61 1	59.383	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N_R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N_{Ed}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M_{Ed,X}	
M_{Ed,Y}	
M_{Rd,X}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Rd,Y}	
φ_{ve}, φ_{vi}	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ _{vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.
φ_{st}	
L, n_{reg}	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione.
n_f, φ	Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	X	Y	[cm]	
				[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[mm ²]	[mm ²]		
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra	39.345	39.345	4,27	167997	167997	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra	44.168	44.168	3,88	171310	171310	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra	44.276	44.276	3,87	171418	171418	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra	38.894	38.894	4,32	167946	167946	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra	40.986	40.986	4,14	169781	169781	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	50.562	50.562	3,47	175300	175300	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra	47.118	47.118	3,66	172557	172557	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra	39.409	39.409	4,27	168392	168392	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 9																
Piano Terra	36.512	36.512	4,57	166726	166726	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 10																
Piano Terra	39.666	39.666	4,27	169197	169197	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 11																
Piano Terra	39.770	39.770	4,23	168367	168367	368792	368792	0	0	0	0	-	0,167 55	0,167 55	9	NO

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V_{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V_{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V_j	Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
V_{Rd,s}	Resistenza a taglio per scorrimento.
A_{sw}	Staffe (diametro in mm/passi in cm; [-] = rinforzo NON in C.A).

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																				
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f				
	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y		X	Y						
S _{Asw}	Passo massimo staffe da normativa.																			
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.																			

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD																				
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
													L	n _{re} g	n _f	φ	L	n _{re} g	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m m]	[m m]	[m m]	[cm]			[m m]	[cm]			[mm]
Pilastrata: Pilastrata 1																				
Piano Terra	86.205	-15.452	-34.467	1.74[S]	57.245	57.245	54.306	1.238.152	1,59	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																				
Piano Terra	156.567	-18.568	-29.779	2.13[S]	64.214	64.214	101.488	1.238.152	1,50	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																				
Piano Terra	157.310	12.808	-32.395	2.24[S]	64.282	64.282	105.148	1.238.152	1,50	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																				
Piano Terra	76.564	-2.023	-33.494	2.26[S]	56.268	56.268	51.890	1.238.152	1,60	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																				
Piano Terra	101.287	-95	15.936	3.68[S]	58.765	58.765	81.073	1.238.152	1,00	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																				
Piano Terra	267.152	-14.046	10.355	6.11[S]	74.380	74.380	161.188	1.238.152	1,39	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 7																				
Piano Terra	180.229	22.069	20.681	2.67[S]	66.479	66.479	132.465	1.238.152	1,48	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 8																				
Piano Terra	80.195	7.857	27.810	2.74[S]	56.636	56.636	52.460	1.238.152	1,59	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 9																				
Piano Terra	45.123	-13.177	1.909	9.39[S]	53.044	53.044	33.759	1.238.152	1,64	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 10																				
Piano Terra	94.207	2.492	11.531	11.75[S]	58.053	58.053	69.705	1.238.152	1,58	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 11																				
Piano Terra	86.924	9.821	27.869	2.63[S]	57.317	57.317	58.724	1.238.152	1,59	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

CS	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N_R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
N_{Ed}	Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).
M_{Ed,X}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Ed,Y}	
M_{Rd,X}	
M_{Rd,Y}	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; $[\phi_{vi}]$ = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.
φ_{ve}, φ_{vi}	
φ_{st}	
L, n_{reg}	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.
n_f, φ	

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD															
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}
	X	Y		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y				
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[mm²]	[mm²]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1															
Piano Terra	12.53 5	19.54 6	12,89	251995	251995	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9
Pilastrata: Pilastrata 2															
Piano Terra	15.39 2	16.51 7	15,56	256965	256965	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9
Pilastrata: Pilastrata 3															
Piano Terra	12.71 6	15.77 7	16,30	257127	257127	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9
Pilastrata: Pilastrata 4															
Piano Terra	10.70 1	17.94 5	14,04	251920	251920	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9
Pilastrata: Pilastrata 5															
Piano Terra	7.804	14.43	17,65	254671	254671	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16	0,16	9

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	
	X	Y		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y			
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[mm²]	[mm²]	[cm]	
		3											755	755		
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	11.25 0	13.05 5	20,14	262950	262950	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra	16.11 8	17.46 7	14,82	258835	258835	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra	11.94 4	18.46 9	13,68	252588	252588	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	
Pilastrata: Pilastrata 9																
Piano Terra	13.35 5	9.702	18,73	250088	250088	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	
Pilastrata: Pilastrata 10																
Piano Terra	10.34 3	12.47 5	20,34	253795	253795	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	
Pilastrata: Pilastrata 11																
Piano Terra	11.87 5	18.47 0	13,67	252550	252550	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16 755	0,16 755	9	

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.
V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{fd} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V_j Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.
V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento.
A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza.
S_{Asw} Passo massimo staffe da normativa.

Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																
Lv Tp _{rnf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra																
	RAR	13,47 2	14,94	60.412	10.576	24.116	1.10	SI	RAR	266,4 21	360,00	60.412	10.576	24.116	1.35	SI
	QPR	8,439	11,21	41.286	5.172	16.887	1.32	SI								
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra																
	RAR	12,63 6	14,94	110.738	13.023	21.048	1.18	SI	RAR	188,5 05	360,00	110.738	13.023	21.048	1.90	SI
	QPR	9,669	11,21	86.100	9.812	16.306	1.15	SI								
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra																
	RAR	11,31 7	14,94	111.910	-8.147	22.754	1.32	SI	RAR	175,4 58	360,00	111.910	-8.147	22.754	2.05	SI
	QPR	8,752	11,21	87.118	-6.122	17.792	1.28	SI								
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra																
	RAR	9,152	14,94	53.933	1.435	23.563	1.63	SI	RAR	216,1 27	360,00	53.933	1.435	23.563	1.66	SI
	QPR	6,903	11,21	38.821	1.363	17.399	1.62	SI								
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra																
	RAR	3,174	14,94	79.482	103	-12.392	4.70	SI	RAR	12,79 4	360,00	79.482	103	-12.392	28.13	SI
	QPR	2,458	11,21	62.477	22	-9.606	4.55	SI								
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra																
	RAR	4,966	14,94	189.603	9.117	-7.161	3.00	SI	RAR	4,205	360,00	189.603	9.117	-7.161	85.62	SI
	QPR	3,843	11,21	146.284	6.932	-5.690	2.91	SI								
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra																
	RAR	10,55 0	14,94	127.796	-15.409	-14.476	1.41	SI	RAR	125,4 68	360,00	127.796	-15.409	-14.476	2.86	SI
	QPR	7,184	11,21	105.331	-11.131	-9.907	1.55	SI								
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra																
	RAR	9,502	14,94	56.814	-5.492	-19.623	1.57	SI	RAR	188,6 40	360,00	56.814	-5.492	-19.623	1.90	SI
	QPR	6,962	11,21	43.770	-3.645	-14.859	1.60	SI								
Pilastrata: Pilastrata 9																
Piano Terra																
	RAR	2,321	14,94	31.714	9.126	-1.334	6.43	SI	RAR	15,75 4	360,00	31.714	9.126	-1.334	22.85	SI

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
	QPR	1,471	11,21	22.461	5.794	-716	7.61	SI									
Pilastrata: Pilastrata 10																	
Piano Terra																	
	RAR	2,527	14,94	66.985	-1.653	-8.109	5.91	SI	RAR	9,288	360,00	66.985	-1.653	-8.109	38.75	SI	
	QPR	1,886	11,21	53.059	-1.000	-6.134	5.94	SI									
Pilastrata: Pilastrata 11																	
Piano Terra																	
	RAR	10,000	14,94	61.275	-6.868	-19.448	1.49	SI	RAR	189,260	360,00	61.275	-6.868	-19.448	1.90	SI	
	QPR	6,720	11,21	45.488	-4.384	-13.433	1.66	SI									

LEGENDA:

- Lv

Rinf.

Id_{Cmb}

σ_{cc}

σ_{cd,amm}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}

σ_{at}

σ_{td,amm}

CS

Verificato
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.

Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

[SI] = σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm}; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}. [NO] = σ_{cc} > σ_{cd,amm}; σ_{at} > σ_{td,amm}.

Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione														
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato	
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Pilastrata: Pilastrata 1														
Piano Terra														
-	FRQ	51.196	-4.262	-9.875	2,23	2,13	1,5139 E-04	165	268	0,041	0,400	9,87	SI	
-	QPR	41.286	5.172	16.887	3,85	2,13	3,166 E-04	228	256	0,081	0,300	3,70	SI	
Pilastrata: Pilastrata 2														
Piano Terra														
-	FRQ	86.100	9.812	16.306	4,20	2,13	2,6837 E-04	145	250	0,067	0,400	5,97	SI	
-	QPR	86.100	9.812	16.306	4,20	2,13	2,6837 E-04	145	250	0,067	0,300	4,48	SI	
Pilastrata: Pilastrata 3														
Piano Terra														
-	FRQ	87.118	-6.122	17.792	3,76	2,13	1,527 E-04	80	263	0,040	0,400	9,95	SI	
-	QPR	87.118	-6.122	17.792	3,76	2,13	1,527 E-04	80	263	0,040	0,300	7,46	SI	
Pilastrata: Pilastrata 4														
Piano Terra														
-	FRQ	38.821	1.363	17.399	3,24	2,13	3,3023 E-04	270	281	0,093	0,400	4,31	SI	
-	QPR	38.821	1.363	17.399	3,24	2,13	3,3023 E-04	270	281	0,093	0,300	3,23	SI	
Pilastrata: Pilastrata 5														
Piano Terra														
-	FRQ	66.336	201	-10.468	1,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
-	QPR	62.477	22	-9.606	1,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Pilastrata: Pilastrata 6														
Piano Terra														
-	FRQ	158.367	7.768	-6.168	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
-	QPR	146.284	6.932	-5.690	1,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Pilastrata: Pilastrata 7														
Piano Terra														
-	FRQ	112.531	8.661	8.797	2,28	2,13	7,272 E-05	78	260	0,019	0,400	21,18	SI	
-	QPR	112.531	8.661	8.797	2,28	2,13	7,272 E-05	78	260	0,019	0,300	15,89	SI	
Pilastrata: Pilastrata 8														
Piano Terra														
-	FRQ	53.349	4.659	9.458	2,20	2,13	1,3814 E-04	151	255	0,035	0,400	11,35	SI	
-	QPR	43.770	-3.645	-14.859	3,14	2,13	2,5636 E-04	232	258	0,066	0,300	4,53	SI	
Pilastrata: Pilastrata 9														
Piano Terra														
-	FRQ	23.695	6.272	-834	1,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
-	QPR	22.461	5.794	-716	1,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Pilastrata: Pilastrata 10														
Piano Terra														
-	FRQ	56.752	-1.095	-6.729	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
-	QPR	53.059	-1.000	-6.134	0,86	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Lv	IdCmb	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 11													
Piano Terra AA= PCA													
-	FRQ	45.488	-4.384	-13.433	2,99	2,13	2,1864 E-04	211	246	0,054	0,400	7,44	SI
-	QPR	45.488	-4.384	-13.433	2,99	2,13	2,1864 E-04	211	246	0,054	0,300	5,58	SI

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ_t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ε_{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A_e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ_{sm}	Distanza media tra le fessure.
W_d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W_{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LT}	L _{LT}	Dir	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS	Note
	[%]	[m]		[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
Pilastrata: Pilastrata 1												
Piano Terra	0%	2,78	X	50.170	-50.170	1,1	39.345	39.345	0	0	4,27	GR
			Y	50.170	-50.170		39.345	39.345	0	0	4,27	
	100%	X	49.268	-49.268	39.345	39.345	0	0	4,27			
		Y	49.268	-49.268	39.345	39.345	0	0	4,27			
Pilastrata: Pilastrata 2												
Piano Terra	0%	2,80	X	56.627	-56.627	1,1	44.168	44.168	0	0	3,88	GR
			Y	56.627	-56.627		44.168	44.168	0	0	3,88	
	100%	X	55.800	-55.800	44.168	44.168	0	0	3,88			
		Y	55.800	-55.800	44.168	44.168	0	0	3,88			
Pilastrata: Pilastrata 3												
Piano Terra	0%	2,80	X	56.762	-56.762	1,1	44.276	44.276	0	0	3,87	GR
			Y	56.762	-56.762		44.276	44.276	0	0	3,87	
	100%	X	55.940	-55.940	44.276	44.276	0	0	3,87			
		Y	55.940	-55.940	44.276	44.276	0	0	3,87			
Pilastrata: Pilastrata 4												
Piano Terra	0%	2,76	X	49.242	-49.242	1,1	38.894	38.894	0	0	4,32	GR
			Y	49.242	-49.242		38.894	38.894	0	0	4,32	
	100%	X	48.341	-48.341	38.894	38.894	0	0	4,32			
		Y	48.341	-48.341	38.894	38.894	0	0	4,32			
Pilastrata: Pilastrata 5												
Piano Terra	0%	2,80	X	52.605	-52.605	1,1	40.986	40.986	0	0	4,14	GR
			Y	52.605	-52.605		40.986	40.986	0	0	4,14	
	100%	X	51.724	-51.724	40.986	40.986	0	0	4,14			
		Y	51.724	-51.724	40.986	40.986	0	0	4,14			
Pilastrata: Pilastrata 6												
Piano Terra	0%	2,80	X	64.581	-64.581	1,1	50.562	50.562	0	0	3,47	GR
			Y	64.581	-64.581		50.562	50.562	0	0	3,47	
	100%	X	64.122	-64.122	50.562	50.562	0	0	3,47			
		Y	64.122	-64.122	50.562	50.562	0	0	3,47			
Pilastrata: Pilastrata 7												
Piano Terra	0%	2,77	X	59.699	-59.699	1,1	47.118	47.118	0	0	3,66	GR
			Y	59.699	-59.699		47.118	47.118	0	0	3,66	
	100%	X	58.915	-58.915	47.118	47.118	0	0	3,66			
		Y	58.915	-58.915	47.118	47.118	0	0	3,66			
Pilastrata: Pilastrata 8												
Piano Terra	0%	2,74	X	49.594	-49.594	1,1	39.409	39.409	0	0	4,27	GR
			Y	49.594	-49.594		39.409	39.409	0	0	4,27	
	100%	X	48.694	-48.694	39.409	39.409	0	0	4,27			
		Y	48.694	-48.694	39.409	39.409	0	0	4,27			
Pilastrata: Pilastrata 9												
Piano Terra	0%	2,75	X	46.176	-46.176	1,1	36.512	36.512	0	0	4,57	GR
			Y	46.176	-46.176		36.512	36.512	0	0	4,57	
	100%	X	45.242	-45.242	36.512	36.512	0	0	4,57			
		Y	45.242	-45.242	36.512	36.512	0	0	4,57			
Pilastrata: Pilastrata 10												
Piano Terra	0%	2,80	X	50.932	-50.932	1,1	39.666	39.666	0	0	4,27	GR
			Y	50.932	-50.932		39.666	39.666	0	0	4,27	
	100%	X	50.035	-50.035	39.666	39.666	0	0	4,27			
		Y	50.035	-50.035	39.666	39.666	0	0	4,27			
Pilastrata: Pilastrata 11												
Piano Terra	0%	2,75	X	50.237	-50.237	1,1	39.770	39.770	0	0	4,23	GR

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} ⁽⁺⁾	M _{Rd} ⁽⁻⁾	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁺⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁻⁾	CS	Note
	[%]	[m]		[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
	100%		Y	50.237	-50.237		39.770	39.770	0	0	4,23	
			X	49.337	-49.337		39.770	39.770	0	0	4,23	
			Y	49.337	-49.337		39.770	39.770	0	0	4,23	

LEGENDA:

- Lv

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- %L_{LI}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- L_{LI}

Lunghezza libera d'Inflessione.
- Dir

Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.
- γ_{Rd}

Coefficiente di sovreresistenza.
- CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- Note

GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.
- M_{Rd}

Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
- V_{Ed,GR}

Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze.
- V_{Ed,EL}

Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.

DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)

Dettagli Costruttivi per la Duttilità - Pilastri in Presenza di Sisma									
Lv	V _{sw,c} [cm²]	V _{nc} [cm²]	ω _{wd}	α _n	α _s	V _d	ω _{wd,min}	CS	CS _{min}
Duttilità di curvatura richiesta allo SLC nelle direzioni X e Y: [μ _{φ,x} = 21,12; μ _{φ,y} = 19,77]									
Pilastrata: Pilastrata 1									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,043	0,080	5,581	5,170
Pilastrata: Pilastrata 2									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,081	0,080	2,031	5,170
Pilastrata: Pilastrata 3									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,084	0,080	1,927	5,170
Pilastrata: Pilastrata 4									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,041	0,080	6,127	5,170
Pilastrata: Pilastrata 5									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,065	0,080	2,771	5,170
Pilastrata: Pilastrata 6									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,128	0,080	1,128	5,170
Pilastrata: Pilastrata 7									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,106	0,080	1,415	5,170
Pilastrata: Pilastrata 8									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,041	0,080	6,121	5,170
Pilastrata: Pilastrata 9									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,027	0,080	23,892	5,170
Pilastrata: Pilastrata 10									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,056	0,080	3,522	5,170
Pilastrata: Pilastrata 11									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,047	0,080	4,808	5,170

LEGENDA:

- Lv

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- V_{sw,c}

Volume delle staffe di confinamento
- V_{nc}

Volume del nucleo confinato di calcestruzzo
- ω_{wd}

Rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
- α_n

Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano della sezione
- α_s

Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano verticale
- V_d

Forza assiale adimensionalizzata di progetto allo SLV
- ω_{wd,min}

Minimo rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
- CS

Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico dell'armatura trasversale di confinamento
- CS_{min}

Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico minimo dell'armatura trasversale di confinamento

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{c,0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N·m]	[N·m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]			
Piano Copertura										Piano Copertura							
Trave Legno 3a-4a	0%	2,39	0,90	880	79.227	0,90	6.575	-7.984	6.453	2.933	1,02	2,72	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	3,57	0,90	880	79.227	0,90	4.107	-5.379	6.453	2.933	0,64	1,83	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	5,90	0,90	880	79.227	0,90	3.746	-2.771	6.453	2.933	0,58	0,94	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	8,52	0,90	880	79.227	0,90	5.631	-166	6.453	2.933	0,87	0,06	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	3,86	0,90	880	79.227	0,90	9.822	2.442	6.453	2.933	1,52	0,83	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1-3a	0%	1,65	0,90	880	95.364	1,08	30.414	-1.174	6.453	2.933	4,71	0,40	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	27,85	0,90	880	92.533	1,05	1.205	-59	6.453	2.933	0,19	0,02	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	3,77	0,90	880	90.018	1,02	-12.274	976	6.453	2.933	1,90	0,33	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	3,84	0,90	880	86.985	0,99	-10.604	1.898	6.453	2.933	1,64	0,65	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	6,17	0,90	880	85.046	0,97	3.180	2.730	6.453	2.933	0,49	0,93	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-3a	0%	1,42	0,90	880	55.629	0,63	-12.257	13.334	6.453	2.933	1,90	4,55	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	2,53	0,90	880	55.501	0,63	-7.559	7.246	6.453	2.933	1,17	2,47	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	11,43	0,90	880	55.382	0,63	-2.723	1.159	6.453	2.933	0,42	0,40	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	4,29	0,90	880	55.292	0,63	2.223	-4.930	6.453	2.933	0,34	1,68	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	1,83	0,90	880	55.240	0,63	7.250	-11.016	6.453	2.933	1,12	3,76	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{Md,x}	σ _{Md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Trave Legno 1a-2a	0%	1,71	0,90	880	73.082	0,83	-16.003	-9.167	6.453	2.933	2,48	3,13	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	2,77	0,90	880	73.082	0,83	-9.318	-5.747	6.453	2.933	1,44	1,96	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	7,62	0,90	880	73.082	0,83	-2.260	-2.330	6.453	2.933	0,35	0,79	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	7,44	0,90	880	71.953	0,82	5.169	1.117	6.453	2.933	0,80	0,38	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	2,67	0,90	880	73.082	0,83	12.968	4.510	6.453	2.933	2,01	1,54	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 4-2a	0%	3,33	0,90	880	65.720	0,75	15.713	-152	6.453	2.933	2,43	0,05	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	17,46	1,10	880	28.572	0,32	-3.090	-424	6.453	2.933	0,48	0,14	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00
	50,0%	6,21	0,90	880	59.359	0,67	-7.001	-945	6.453	2.933	1,08	0,32	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	9,54	0,90	880	56.620	0,64	-2.860	-1.561	6.453	2.933	0,44	0,53	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	4,55	0,90	880	54.017	0,61	8.049	-2.374	6.453	2.933	1,25	0,81	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 4a-9	0%	5,51	0,90	880	51.504	0,59	7.614	1.311	6.453	2.933	1,18	0,45	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	7,65	0,90	880	52.566	0,60	-5.504	890	6.453	2.933	0,85	0,30	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	5,95	0,90	880	54.774	0,62	-8.403	307	6.453	2.933	1,30	0,10	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	36,95	0,90	880	57.340	0,65	375	-434	6.453	2.933	0,06	0,15	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	2,28	0,90	880	59.124	0,67	21.447	-1.351	6.453	2.933	3,32	0,46	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 4a-11	0%	6,48	0,90	880	58.523	0,67	6.610	975	6.453	2.933	1,02	0,33	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	8,76	0,90	880	59.593	0,68	-4.818	714	6.453	2.933	0,75	0,24	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	6,57	0,90	880	62.794	0,71	-7.440	335	6.453	2.933	1,15	0,11	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	30,67	0,90	880	64.888	0,74	1.135	-203	6.453	2.933	0,18	0,07	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	2,44	0,90	880	67.386	0,77	20.487	-908	6.453	2.933	3,17	0,31	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-7	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	100%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
Trave Legno 2a-8	0%	4,08	0,90	880	47.487	0,54	9.149	2.578	6.453	2.933	1,42	0,88	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	11,35	0,90	880	48.646	0,55	1.735	1.538	6.453	2.933	0,27	0,52	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	23,71	0,90	880	50.271	0,57	-1.464	409	6.453	2.933	0,23	0,14	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	19,73	0,90	880	51.452	0,58	1.137	-796	6.453	2.933	0,18	0,27	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	4,07	0,90	880	53.087	0,60	9.801	-2.139	6.453	2.933	1,52	0,73	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k _{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ _{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
M _{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M _{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W _x	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W _y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ _{Md,x}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ _{Md,y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f _{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
f _{m,x,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f _{m,y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K _{h,x}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K _{h,y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{Md,x}	σ _{Md,y}	f _{t,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Piano Copertura																	
Trave Legno 3a-4a	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1-3a	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-3a	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{td}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Ed,X}	σ _{Ed,Y}	f _{td}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]			
Trave Legno 1a-2a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4-2a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4a-9	100%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4a-11	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-7	100%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	3,84	0,90	880	-25.279	-0,29	2.854	-4.029	6.453	2.933	-0,44	-1,37	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00	1,00
	25,0%	6,19	0,90	880	-23.698	-0,27	-1.171	-2.227	6.453	2.933	-0,18	-0,76	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00	1,00
	50,0%	11,90	0,90	880	-20.762	-0,24	934	-562	6.453	2.933	-0,14	-0,19	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00	1,00
	75,0%	4,10	0,90	880	-18.716	-0,21	9.317	986	6.453	2.933	-1,44	-0,34	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00	1,00
Trave Legno 2a-8	100%	1,83	0,90	880	-17.020	-0,19	23.720	2.407	6.453	2.933	-3,68	-0,82	4,80	8,40	8,40	1,00	1,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave.
- %L_{LI}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- k_{mod}

Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
- A

Area della sezione.
- N_{Ed}

Sforzo normale di progetto.
- σ_{td}

Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- M_{Ed,3}

Momento flettente di progetto intorno a 3.
- M_{Ed,2}

Momento flettente di progetto intorno a 2.
- W_X

Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
- W_Y

Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
- σ_{Ed,X}

Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
- σ_{Ed,Y}

Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
- f_{t0d}

Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- f_{m,X,d}

Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
- f_{m,Y,d}

Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_{h,X}

Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
- K_{h,Y}

Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_h

Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Piano Copertura						Piano Copertura						
Trave Legno 3a-4a	0%	8,03	9,15	8,86	0,90	880	4.688	5.934	795	0,13	0,18	1,20
	25,0%	8,42	12,93	8,86	0,90	880	4.688	2.606	795	0,09	0,18	1,20
	50,0%	8,49	14,44	8,86	0,90	880	4.688	-1.340	795	0,08	0,18	1,20
	75,0%	8,11	9,80	8,86	0,90	880	4.688	-5.443	795	0,12	0,18	1,20
	100,0%	7,40	6,72	8,86	0,90	880	4.688	-9.377	418	0,18	0,09	1,20
Trave Legno 1-3a	0%	4,81	2,78	12,13	0,90	880	842	25.272	251	0,43	0,06	1,20
	25,0%	7,79	4,51	12,13	0,90	880	780	15.585	251	0,27	0,06	1,20
	50,0%	11,74	16,79	12,13	0,80	880	580	3.191	516	0,06	0,12	1,07
	75,0%	11,21	11,08	12,13	0,90	880	642	-6.323	516	0,11	0,12	1,20
	100%	8,78	5,42	12,13	0,90	880	601	-12.971	251	0,22	0,06	1,20
Trave Legno 1a-3a	0%	1,37	2,42	1,77	0,90	880	-23.112	-17.087	3.973	0,49	0,90	1,20
	25,0%	1,36	2,39	1,77	0,90	880	-23.112	-17.623	3.973	0,50	0,90	1,20
	50,0%	1,35	2,37	1,77	0,90	880	-23.112	-18.105	3.973	0,50	0,90	1,20
	75,0%	1,35	2,35	1,77	0,90	880	-23.112	-18.465	3.973	0,50	0,90	1,20

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Trave Legno 1a-2a	100,0%	1,35	2,34	1,77	0,90	880	-23.112	-18.684	3.973	0,51	0,90	1,20
	0%	3,43	6,31	3,76	0,90	880	5.179	-9.880	1.874	0,19	0,42	1,20
	25,0%	3,41	6,06	3,76	0,90	880	5.179	-10.402	1.874	0,20	0,42	1,20
	50,0%	3,38	5,80	3,76	0,90	880	5.179	-10.972	1.874	0,21	0,42	1,20
	75,0%	3,35	5,57	3,76	0,90	880	5.179	-11.532	1.874	0,22	0,42	1,20
Trave Legno 4-2a	100,0%	3,32	5,36	3,76	0,90	880	5.179	-12.072	1.874	0,22	0,42	1,20
	0%	4,67	3,29	8,09	0,90	880	-189	21.387	347	0,36	0,08	1,20
	25,0%	6,81	6,44	8,09	0,90	880	-385	10.925	473	0,19	0,11	1,20
	50,0%	8,09	39,02	8,09	0,90	880	-536	142	870	0,01	0,20	1,20
	75,0%	7,33	8,85	8,09	0,90	880	-686	-7.926	870	0,14	0,20	1,20
Trave Legno 4a-9	100%	6,28	5,30	8,09	0,90	880	-781	-13.248	473	0,23	0,11	1,20
	0%	14,60	5,79	25,88	0,90	880	-264	12.163	44	0,21	0,01	1,20
	25,0%	21,89	11,92	25,88	0,90	880	-353	5.896	92	0,10	0,02	1,20
	50,0%	25,43	36,34	25,88	0,90	880	-464	-1.780	272	0,03	0,06	1,20
	75,0%	16,17	6,50	25,88	0,90	880	-592	-10.809	44	0,18	0,01	1,20
Trave Legno 4a-11	100,0%	10,38	4,14	25,88	0,90	880	-687	-17.004	44	0,29	0,01	1,20
	0%	22,36	6,14	40,97	0,90	880	-160	11.468	8	0,20	0,00	1,20
	25,0%	39,30	12,09	40,97	0,90	880	-241	5.816	8	0,10	0,00	1,20
	50,0%	40,72	32,92	40,97	0,90	880	-356	-2.109	34	0,04	0,01	1,20
	75,0%	23,91	6,41	40,97	0,90	880	-491	-10.976	8	0,19	0,00	1,20
Trave Legno 1a-7	100%	11,24	3,74	40,97	0,90	880	-608	-18.831	8	0,32	0,00	1,20
	0%	6,28	11,37	6,60	0,90	880	1.815	5.921	1.066	0,11	0,24	1,20
	25,0%	6,57	33,51	6,60	0,90	880	1.715	1.213	1.066	0,04	0,24	1,20
	50,0%	6,38	12,93	6,60	0,90	880	1.588	-4.891	1.066	0,09	0,24	1,20
	75,0%	5,67	6,17	6,60	0,90	880	1.462	-10.996	1.066	0,19	0,24	1,20
Trave Legno 2a-8	100%	4,91	4,29	6,60	0,90	880	1.354	-16.360	565	0,28	0,13	1,20
	0%	7,76	7,93	8,86	0,90	880	-992	8.823	795	0,15	0,18	1,20
	25,0%	8,40	12,75	8,86	0,90	880	-1.060	5.421	795	0,09	0,18	1,20
	50,0%	8,83	53,10	8,86	0,90	880	-1.156	649	795	0,02	0,18	1,20
	75,0%	8,39	12,46	8,86	0,90	880	-1.278	-5.395	795	0,09	0,18	1,20
	100,0%	7,45	6,77	8,86	0,90	880	-1.350	-10.305	411	0,18	0,09	1,20

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS _{v,T}	Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS _v	Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS _T	Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
k _{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
V _{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
τ _{V,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per taglio.
τ _{T,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
f _{vd}	Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{c,0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N·m]	[N·m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Piano Copertura										Piano Copertura							
Trave Legno 3a-4a	0%	9,50	1,10	880	31.856	0,36	3.351	-3.671	6.453	2.933	0,52	1,25	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	15,14	1,10	880	31.856	0,36	2.086	-2.300	6.453	2.933	0,32	0,78	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	25,72	1,10	880	31.003	0,35	1.743	-1.184	6.453	2.933	0,27	0,40	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	25,23	1,10	880	31.003	0,35	3.004	-581	6.453	2.933	0,47	0,20	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	12,48	1,10	880	31.003	0,35	5.115	1.822	6.453	2.933	0,79	0,62	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1-3a	0%	7,17	1,10	880	42.818	0,49	12.658	-734	6.453	2.933	1,96	0,25	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	61,50	1,10	880	41.777	0,47	1.285	-168	6.453	2.933	0,20	0,06	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	17,32	1,10	880	40.558	0,46	-4.997	437	6.453	2.933	0,77	0,15	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	17,08	1,10	880	37.929	0,43	-4.450	851	6.453	2.933	0,69	0,29	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	21,25	1,10	880	37.199	0,42	2.484	1.309	6.453	2.933	0,38	0,45	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-3a	0%	6,09	1,10	880	25.014	0,28	-6.522	5.336	6.453	2.933	1,01	1,82	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	10,90	1,10	880	24.961	0,28	-3.977	2.866	6.453	2.933	0,62	0,98	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	45,84	1,10	880	24.095	0,27	-1.454	448	6.453	2.933	0,23	0,15	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	17,77	1,10	880	22.729	0,26	1.436	-2.076	6.453	2.933	0,22	0,71	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	7,68	1,10	880	22.702	0,26	4.179	-4.546	6.453	2.933	0,65	1,55	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	0%	6,89	1,10	880	30.746	0,35	-6.889	-4.349	6.453	2.933	1,07	1,48	17,60 0	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	11,83	1,10	880	30.746	0,35	-4.049	-2.512	6.453	2.933	0,63	0,86	17,60	15,40	15,40	1,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{md,x}	σ _{md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N-m]	[N-m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Trave Legno 4-2a	50,0%	28,91	1,10	880	30.486	0,35	-1.285	-1.136	6.453	2.933	0,20	0,39	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	24,03	1,10	880	30.486	0,35	2.200	1.162	6.453	2.933	0,34	0,40	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0%	9,41	1,10	880	30.486	0,35	5.608	3.001	6.453	2.933	0,87	1,02	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	10,71	1,10	880	32.625	0,37	8.649	-383	6.453	2.933	1,34	0,13	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	28,30	1,10	880	27.875	0,32	-2.845	-412	6.453	2.933	0,44	0,14	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	26,20	1,10	880	30.038	0,34	-2.859	-582	6.453	2.933	0,44	0,20	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 4a-9	75,0%	21,96	1,10	880	25.575	0,29	-3.038	-949	6.453	2.933	0,47	0,32	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	11,19	1,10	880	24.900	0,28	6.756	-1.363	6.453	2.933	1,05	0,46	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	19,76	1,10	880	27.349	0,31	3.684	853	6.453	2.933	0,57	0,29	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	36,54	1,10	880	23.596	0,27	-1.928	499	6.453	2.933	0,30	0,17	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	26,66	1,10	880	28.224	0,32	-3.444	163	6.453	2.933	0,53	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	73,83	1,10	880	27.045	0,31	-863	-294	6.453	2.933	0,13	0,10	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 4a-11	100,0%	9,78	1,10	880	27.723	0,32	8.906	-796	6.453	2.933	1,38	0,27	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	20,08	1,10	880	27.559	0,31	3.735	768	6.453	2.933	0,58	0,26	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	33,36	1,10	880	28.240	0,32	-2.159	511	6.453	2.933	0,33	0,17	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	29,69	1,10	880	27.684	0,31	-2.915	260	6.453	2.933	0,45	0,09	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	NS	1,10	880	29.329	0,33	-562	-224	6.453	2.933	0,09	0,08	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	11,27	1,10	880	28.275	0,32	7.895	-579	6.453	2.933	1,22	0,20	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-7	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	100%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,000	0,00	0,00	0,00	0,00
	0%	12,37	1,10	880	23.719	0,27	5.582	1.579	6.453	2.933	0,86	0,54	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 2a-8	25,0%	30,06	1,10	880	24.168	0,27	1.696	952	6.453	2.933	0,26	0,32	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	71,71	1,10	880	24.780	0,28	-863	323	6.453	2.933	0,13	0,11	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	54,13	1,10	880	24.387	0,28	903	-536	6.453	2.933	0,14	0,18	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0%	14,46	1,10	880	22.708	0,26	5.070	-1.158	6.453	2.933	0,79	0,39	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ_{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_x	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ_{md,x}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ_{md,y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,x,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,x}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{md,x}	σ _{md,y}	f _{t,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N-m]	[N-m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Piano Copertura																	
Trave Legno 3a-4a	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N-m]	[N-m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			
Trave Legno 1-3a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-3a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4-2a	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4a-9	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 4a-11	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-7	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 2a-8	100,0 %	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	880	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ_{0d}	Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_X	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_Y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ_{Md,X}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ_{Md,Y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{t0d}	Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,X,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,Y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,X}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,Y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_h	Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione										
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm ²]
Piano Copertura						Piano Copertura				

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Trave Legno 3a-4a	0%	32,84	34,30	33,79	1,10	880	2.469	2.839	382	0,06	0,09	2,20
	25,0%	33,20	43,86	33,79	1,10	880	2.469	1.601	382	0,05	0,09	2,20
	50,0%	33,22	44,52	33,79	1,10	880	2.469	-1.519	382	0,05	0,09	2,20
	75,0%	32,77	33,05	33,79	1,10	880	2.469	-3.025	382	0,07	0,09	2,20
	100,0%	32,09	25,25	33,79	1,10	880	2.469	-4.475	369	0,09	0,08	2,20
Trave Legno 1-3a	0%	24,86	13,19	29,00	1,10	880	424	9.778	400	0,17	0,09	2,20
	25,0%	27,17	20,73	29,00	1,10	880	401	6.213	400	0,11	0,09	2,20
	50,0%	28,79	62,26	29,00	1,10	880	374	2.039	445	0,04	0,10	2,20
	75,0%	28,56	43,15	29,00	1,10	880	347	-2.971	445	0,05	0,10	2,20
	100%	27,56	23,56	29,00	1,10	880	332	-5.469	400	0,09	0,09	2,20
Trave Legno 1a-3a	0%	7,08	9,58	7,64	1,10	880	-9.286	-9.765	1.683	0,23	0,38	2,20
	25,0%	7,06	9,46	7,64	1,10	880	-9.286	-9.988	1.683	0,23	0,38	2,20
	50,0%	7,05	9,36	7,64	1,10	880	-9.286	-10.191	1.683	0,24	0,38	2,20
	75,0%	7,04	9,28	7,64	1,10	880	-9.286	-10.351	1.683	0,24	0,38	2,20
	100,0%	7,03	9,23	7,64	1,10	880	-9.286	-10.464	1.683	0,24	0,38	2,20
Trave Legno 1a-2a	0%	12,27	25,75	12,51	1,10	880	2.783	-4.169	1.032	0,09	0,23	2,20
	25,0%	12,25	24,61	12,51	1,10	880	2.783	-4.444	1.032	0,09	0,23	2,20
	50,0%	12,23	23,51	12,51	1,10	880	2.783	-4.732	1.032	0,09	0,23	2,20
	75,0%	12,20	22,50	12,51	1,10	880	2.783	-5.017	1.032	0,10	0,23	2,20
	100,0%	12,18	21,57	12,51	1,10	880	2.783	-5.296	1.032	0,10	0,23	2,20
Trave Legno 4-2a	0%	22,12	13,73	24,77	1,10	880	-192	9.396	521	0,16	0,12	2,20
	25,0%	23,82	23,00	24,77	1,10	880	-263	5.606	521	0,10	0,12	2,20
	50,0%	24,68	65,59	24,77	1,10	880	-321	-1.527	521	0,03	0,12	2,20
	75,0%	24,05	26,34	24,77	1,10	880	-375	-4.473	521	0,08	0,12	2,20
	100%	23,32	18,74	24,77	1,10	880	-425	-6.875	521	0,12	0,12	2,20
Trave Legno 4a-9	0%	59,66	25,84	65,52	1,10	880	-214	4.990	159	0,09	0,04	2,20
	25,0%	63,78	49,10	65,52	1,10	880	-248	2.617	159	0,04	0,04	2,20
	50,0%	65,29	NS	65,52	1,10	880	-288	-884	197	0,02	0,04	2,20
	75,0%	61,27	30,75	65,52	1,10	880	-335	-4.184	159	0,07	0,04	2,20
	100,0%	56,06	19,70	65,52	1,10	880	-369	-6.540	159	0,11	0,04	2,20
Trave Legno 4a-11	0%	61,67	26,56	67,57	1,10	880	-185	4.855	164	0,08	0,04	2,20
	25,0%	65,60	47,37	67,57	1,10	880	-216	2.716	164	0,05	0,04	2,20
	50,0%	67,30	NS	67,57	1,10	880	-260	-973	191	0,02	0,04	2,20
	75,0%	62,97	30,42	67,57	1,10	880	-309	-4.232	164	0,07	0,04	2,20
	100%	55,96	18,04	67,57	1,10	880	-352	-7.146	164	0,12	0,04	2,20
Trave Legno 1a-7	0%	21,00	48,55	21,19	1,10	880	710	2.562	609	0,05	0,14	2,20
	25,0%	21,16	NS	21,19	1,10	880	672	784	609	0,02	0,14	2,20
	50,0%	21,10	68,37	21,19	1,10	880	626	-1.781	609	0,03	0,14	2,20
	75,0%	20,75	31,60	21,19	1,10	880	579	-4.043	609	0,07	0,14	2,20
	100%	20,28	21,64	21,19	1,10	880	540	-5.941	609	0,10	0,14	2,20
Trave Legno 2a-8	0%	31,51	29,08	32,43	1,10	880	-591	4.399	398	0,08	0,09	2,20
	25,0%	32,01	41,11	32,43	1,10	880	-687	2.484	398	0,04	0,09	2,20
	50,0%	32,37	89,71	32,43	1,10	880	-723	688	398	0,02	0,09	2,20
	75,0%	32,06	43,26	32,43	1,10	880	-768	-2.307	398	0,04	0,09	2,20
	100,0%	31,35	27,05	32,43	1,10	880	-734	-4.714	398	0,08	0,09	2,20

LEGENDA:

Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

%L_{LI}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

CS_{v,T}

Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

CS_v

Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

CS_T

Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

k_{mod}

Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.

A

Area della sezione.

V_{Ed,3}

Taglio di progetto in direzione 3.

V_{Ed,2}

Taglio di progetto in direzione 2.

T_{Ed}

Momento torcente di progetto.

τ_{V,Ed}

Tensione tangenziale di calcolo per taglio.

τ_{T,Ed}

Tensione tangenziale di calcolo per torsione.

f_{vd}

Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA

(Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{C,0d}	f _{C,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _{i,r}	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Piano Copertura										Piano Copertura										
Trave Legno 3a-4a	0%	1,94	0,90	880	79.22 7	0,90	9,600	0,70	38,5 2	0,72	0,870	X	6.575	6.453	1,02	8,40	1,00	2,22	0,33 1	1,00 0
												Y	-7.984	2.933	2,72	8,40	1,00	2,22	0,15 1	1,00 0
	25,0%	2,64	0,90	880	79.22 7	0,90	9,600	0,70	38,5 2	0,72	0,870	X	4.107	6.453	0,64	8,40	1,00	2,22	0,33 1	1,00 0
												Y	-5.379	2.933	1,83	8,40	1,00	2,22	0,15 1	1,00 0
	50,0%	3,72	0,90	880	79.22 7	0,90	9,600	0,70	38,5 2	0,72	0,870	X	3.746	6.453	0,58	8,40	1,00	2,22	0,33 1	1,00 0
												Y	-2.771	2.933	0,94	8,40	1,00	2,22	0,15 1	1,00 0
	75,0%	4,93	0,90	880	79.22 7	0,90	9,600	0,70	17,5 1	0,33	0,994	X	5.631	6.453	0,87	8,40	1,00	2,22	0,33 1	1,00 0
												Y	-166	2.933	0,06	8,40	1,00	2,22	0,15 1	1,00 0

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _{i,r}	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Trave Legno 1-3a	100,0 %	2,90	0,90	880	79.227	0,90	9,600	0,70	17,51	0,33	0,994	X	9.822	6.453	1,52	8,40	1,00	2,22	0,331	1,000
												Y	2.442	2.933	0,83	8,40	1,00	2,22	0,151	1,000
	0%	1,20	0,90	880	95.364	1,08	9,600	0,70	94,45	1,75	0,287	X	30.414	6.453	4,71	8,40	1,00	5,45	0,519	1,000
												Y	-1.174	2.933	0,40	8,40	1,00	5,45	0,236	1,000
	25,0%	2,50	0,90	880	92.533	1,05	9,600	0,70	94,45	1,75	0,287	X	1.205	6.453	0,19	8,40	1,00	5,45	0,519	1,000
Trave Legno 1a-3a												Y	-59	2.933	0,02	8,40	1,00	5,45	0,236	1,000
	50,0%	1,76	0,90	880	90.018	1,02	9,600	0,70	94,45	1,75	0,287	X	-12.274	6.453	1,90	8,40	1,00	5,45	0,519	1,000
												Y	976	2.933	0,33	8,40	1,00	5,45	0,236	1,000
	75,0%	1,75	0,90	880	86.985	0,99	9,600	0,70	94,45	1,75	0,287	X	-10.604	6.453	1,64	8,40	1,00	5,45	0,519	1,000
												Y	1.898	2.933	0,65	8,40	1,00	5,45	0,236	1,000
	100%	1,99	0,90	880	85.046	0,97	9,600	0,70	94,45	1,75	0,287	X	3.180	6.453	0,49	8,40	1,00	5,45	0,519	1,000
												Y	2.730	2.933	0,93	8,40	1,00	5,45	0,236	1,000
	0%	1,31	0,90	880	55.629	0,63	9,600	0,70	18,23	0,34	0,991	X	-12.257	6.453	1,90	8,40	1,00	1,05	0,228	1,000
												Y	13.334	2.933	4,55	8,40	1,00	1,05	0,104	1,000
	25,0%	2,18	0,90	880	55.501	0,63	9,600	0,70	18,23	0,34	0,991	X	-7.559	6.453	1,17	8,40	1,00	1,05	0,228	1,000
Trave Legno 1a-2a												Y	7.246	2.933	2,47	8,40	1,00	1,05	0,104	1,000
	50,0%	6,72	0,90	880	55.382	0,63	9,600	0,70	8,28	0,15	1,000	X	-2.723	6.453	0,42	8,40	1,00	1,05	0,228	1,000
												Y	1.159	2.933	0,40	8,40	1,00	1,05	0,104	1,000
	75,0%	3,39	0,90	880	55.292	0,63	9,600	0,70	18,23	0,34	0,991	X	2.223	6.453	0,34	8,40	1,00	1,05	0,228	1,000
												Y	-4.930	2.933	1,68	8,40	1,00	1,05	0,104	1,000
	100,0 %	1,65	0,90	880	55.240	0,63	9,600	0,70	18,23	0,34	0,991	X	7.250	6.453	1,12	8,40	1,00	1,05	0,228	1,000
												Y	-11.016	2.933	3,76	8,40	1,00	1,05	0,104	1,000
	0%	1,45	0,90	880	73.082	0,83	9,600	0,70	45,74	0,85	0,795	X	-16.003	6.453	2,48	8,40	1,00	2,64	0,361	1,000
												Y	-9.167	2.933	3,13	8,40	1,00	2,64	0,164	1,000
	25,0%	2,16	0,90	880	73.082	0,83	9,600	0,70	45,74	0,85	0,795	X	-9.318	6.453	1,44	8,40	1,00	2,64	0,361	1,000
Trave Legno 4-2a												Y	-5.747	2.933	1,96	8,40	1,00	2,64	0,164	1,000
	50,0%	4,30	0,90	880	73.082	0,83	9,600	0,70	45,74	0,85	0,795	X	-2.260	6.453	0,35	8,40	1,00	2,64	0,361	1,000
												Y	-2.330	2.933	0,79	8,40	1,00	2,64	0,164	1,000
	75,0%	4,55	0,90	880	73.082	0,83	9,600	0,70	45,74	0,85	0,795	X	5.167	6.453	0,80	8,40	1,00	2,64	0,361	1,000
												Y	1.090	2.933	0,37	8,40	1,00	2,64	0,164	1,000
	100,0 %	2,18	0,90	880	73.082	0,83	9,600	0,70	45,74	0,85	0,795	X	12.968	6.453	2,01	8,40	1,00	2,64	0,361	1,000
												Y	4.510	2.933	1,54	8,40	1,00	2,64	0,164	1,000
	0%	2,64	0,90	880	65.720	0,75	9,600	0,70	31,80	0,59	0,921	X	15.713	6.453	2,43	8,40	1,00	4,04	0,447	1,000
												Y	-152	2.933	0,05	8,40	1,00	4,04	0,203	1,000
	25,0%	5,08	0,90	880	62.958	0,72	9,600	0,70	69,96	1,30	0,482	X	-1.717	6.453	0,27	8,40	1,00	4,04	0,447	1,000
												Y	-498	2.933	0,17	8,40	1,00	4,04	0,203	1,000
	50,0%	3,64	0,90	880	59.359	0,67	9,600	0,70	69,96	1,30	0,482	X	-7.001	6.453	1,08	8,40	1,00	4,04	0,447	1,000
												Y	-945	2.933	0,32	8,40	1,00	4,04	0,203	1,000
	75,0%	4,18	0,90	880	56.620	0,64	9,600	0,70	69,96	1,30	0,482	X	-2.860	6.453	0,44	8,40	1,00	4,04	0,447	1,000
												Y	-1.561	2.933	0,53	8,40	1,00	4,04	0,203	1,000
	100%	3,00	0,90	880	54.810	0,62	9,600	0,70	69,96	1,30	0,482	X	8.143	6.453	1,26	8,40	1,00	4,04	0,447	1,000
												Y	-2.307	2.933	0,79	8,40	1,00	4,04	0,203	1,000

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata

Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	Di _r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]						[N·m]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[m]		
Trave Legno 4a-9	0%	2,65	0,90	880	51.50 ₄	0,59	9,600	0,70	97,5 ₀	1,81	0,271	X	7.614	6.453	1,18	8,40	1,00	5,63	0,52 ₇	1,00 ₀
												Y	1.311	2.933	0,45	8,40	1,00	5,63	0,24 ₀	1,00 ₀
	25,0%	2,96	0,90	880	53.30 ₇	0,61	9,600	0,70	97,5 ₀	1,81	0,271	X	-5.342	6.453	0,83	8,40	1,00	5,63	0,52 ₇	1,00 ₀
												Y	878	2.933	0,30	8,40	1,00	5,63	0,24 ₀	1,00 ₀
	50,0%	2,75	0,90	880	55.51 ₅	0,63	9,600	0,70	97,5 ₀	1,81	0,271	X	-8.381	6.453	1,30	8,40	1,00	5,63	0,52 ₇	1,00 ₀
												Y	300	2.933	0,10	8,40	1,00	5,63	0,24 ₀	1,00 ₀
	75,0%	3,64	0,90	880	58.08 ₁	0,66	9,600	0,70	97,5 ₀	1,81	0,271	X	256	6.453	0,04	8,40	1,00	5,63	0,52 ₇	1,00 ₀
												Y	-436	2.933	0,15	8,40	1,00	5,63	0,24 ₀	1,00 ₀
	100,0%	1,69	0,90	880	59.12 ₄	0,67	9,600	0,70	97,5 ₀	1,81	0,271	X	21.44 ₇	6.453	3,32	8,40	1,00	5,63	0,52 ₇	1,00 ₀
												Y	-1.351	2.933	0,46	8,40	1,00	5,63	0,24 ₀	1,00 ₀
Trave Legno 4a-11	0%	2,94	0,90	880	58.52 ₃	0,67	9,600	0,70	88,7 ₃	1,65	0,321	X	6.610	6.453	1,02	8,40	1,00	5,12	0,50 ₃	1,00 ₀
												Y	975	2.933	0,33	8,40	1,00	5,12	0,22 ₉	1,00 ₀
	25,0%	3,20	0,90	880	60.32 ₄	0,69	9,600	0,70	88,7 ₃	1,65	0,321	X	-4.754	6.453	0,74	8,40	1,00	5,12	0,50 ₃	1,00 ₀
												Y	716	2.933	0,24	8,40	1,00	5,12	0,22 ₉	1,00 ₀
	50,0%	2,93	0,90	880	62.79 ₄	0,71	9,600	0,70	88,7 ₃	1,65	0,321	X	-7.440	6.453	1,15	8,40	1,00	5,12	0,50 ₃	1,00 ₀
												Y	335	2.933	0,11	8,40	1,00	5,12	0,22 ₉	1,00 ₀
Trave Legno 1a-7	75,0%	3,82	0,90	880	64.88 ₈	0,74	9,600	0,70	88,7 ₃	1,65	0,321	X	1.135	6.453	0,18	8,40	1,00	5,12	0,50 ₃	1,00 ₀
												Y	-203	2.933	0,07	8,40	1,00	5,12	0,22 ₉	1,00 ₀
	100%	1,82	0,90	880	67.38 ₆	0,77	9,600	0,70	88,7 ₃	1,65	0,321	X	20.48 ₇	6.453	3,17	8,40	1,00	5,12	0,50 ₃	1,00 ₀
												Y	-908	2.933	0,31	8,40	1,00	5,12	0,22 ₉	1,00 ₀
	0%	4,99	0,90	880	0	0,00	9,600	0,70	70,2 ₆	1,30	0,479	X	2.854	6.453	0,44	8,40	1,00	4,06	0,44 ₈	1,00 ₀
												Y	-4.029	2.933	1,37	8,40	1,00	4,06	0,20 ₃	1,00 ₀
Trave Legno 2a-8	25,0%	9,37	0,90	880	0	0,00	9,600	0,70	70,2 ₆	1,30	0,479	X	-1.250	6.453	0,19	8,40	1,00	4,06	0,44 ₈	1,00 ₀
												Y	-2.233	2.933	0,76	8,40	1,00	4,06	0,20 ₃	1,00 ₀
	50,0%	28,6 ₈	0,90	880	0	0,00	9,600	0,70	70,2 ₆	1,30	0,479	X	934	6.453	0,14	8,40	1,00	4,06	0,44 ₈	1,00 ₀
												Y	-562	2.933	0,19	8,40	1,00	4,06	0,20 ₃	1,00 ₀
	75,0%	5,00	0,90	880	0	0,00	9,600	0,70	31,9 ₄	0,59	0,920	X	9.317	6.453	1,44	8,40	1,00	4,06	0,44 ₈	1,00 ₀
												Y	986	2.933	0,34	8,40	1,00	4,06	0,20 ₃	1,00 ₀
	100%	1,98	0,90	880	0	0,00	9,600	0,70	31,9 ₄	0,59	0,920	X	23.72 ₀	6.453	3,68	8,40	1,00	4,06	0,44 ₈	1,00 ₀
												Y	2.407	2.933	0,82	8,40	1,00	4,06	0,20 ₃	1,00 ₀
	0%	2,93	0,90	880	47.48 ₇	0,54	9,600	0,70	70,6 ₄	1,31	0,475	X	9.149	6.453	1,42	8,40	1,00	4,08	0,44 ₉	1,00 ₀
												Y	2.578	2.933	0,88	8,40	1,00	4,08	0,20 ₄	1,00 ₀
	25,0%	4,85	0,90	880	48.64 ₆	0,55	9,600	0,70	70,6 ₄	1,31	0,475	X	1.735	6.453	0,27	8,40	1,00	4,08	0,44 ₉	1,00 ₀
												Y	1.538	2.933	0,52	8,40	1,00	4,08	0,20 ₄	1,00 ₀
	50,0%	6,22	0,90	880	50.27 ₁	0,57	9,600	0,70	70,6 ₄	1,31	0,475	X	-1.464	6.453	0,23	8,40	1,00	4,08	0,44 ₉	1,00 ₀
												Y	409	2.933	0,14	8,40	1,00	4,08	0,20 ₄	1,00 ₀
	75,0%	5,70	0,90	880	52.32 ₆	0,59	9,600	0,70	70,6 ₄	1,31	0,475	X	847	6.453	0,13	8,40	1,00	4,08	0,44 ₉	1,00 ₀
												Y	-835	2.933	0,28	8,40	1,00	4,08	0,20 ₄	1,00 ₀
	100,0%	2,89	0,90	880	53.08 ₇	0,60	9,600	0,70	70,6 ₄	1,31	0,475	X	9.801	6.453	1,52	8,40	1,00	4,08	0,44 ₉	1,00 ₀
												Y	-2.139	2.933	0,73	8,40	1,00	4,08	0,20 ₄	1,00 ₀

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave.
%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel, N}	K _{crit,c}	Dir	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit, m}
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]						[N·m]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[m]		
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).																			
k _{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.																			
A	Area della sezione.																			
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.																			
σ _{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.																			
f _{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.																			
K _m	Coefficiente di redistribuzione delle tensioni.																			
λ _N	Snellezza nel piano di minima resistenza per Sforzo Normale.																			
λ _{rel, N}	Snellezza relativa per Sforzo Normale.																			
K _{crit,c}	Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità da sforzo normale.																			
Dir	Direzione lungo la quale è stata effettuata la verifica.																			
M _{Ed}	Momento di progetto.																			
W	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale.																			
σ _{md}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale.																			
f _{md}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale.																			
K _h	Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.																			
L _{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.																			
λ _{rel}	Snellezza relativa.																			
K _{crit,m}	Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità laterale.																			

TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche di deformabilità allo SLE													
Id _{Tr}	CS	K _{def}	Comb. U _{ist}			Comb. U _{diff}			Comb. U _{tot}			U _{ist,amm}	U _{tot,amm}
			Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.		
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Copertura													
Trave Legno 3a-4a	38,04	0,60	-0,0195	-0,0133	-0,0121	-0,0072	-0,0071	-0,0071	-0,0267	-0,0204	-0,0193	0,7414	1,1121
Trave Legno 1-3a	9,64	0,60	0,1886	0,1193	0,1058	0,0632	0,0628	0,0628	0,2518	0,1821	0,1686	1,8176	2,7264
Trave Legno 1a-3a	NS	0,60	0,0031	0,0021	0,0019	0,0011	0,0011	0,0011	0,0043	0,0032	0,0030	0,3508	0,5262
Trave Legno 1a-2a	42,23	0,60	0,0208	0,0146	0,0135	0,0080	0,0079	0,0079	0,0289	0,0226	0,0214	0,8804	1,3205
Trave Legno 4-2a	26,43	0,60	0,0509	0,0346	0,0318	0,0188	0,0184	0,0184	0,0697	0,0531	0,0502	1,3463	2,0194
Trave Legno 4a-9	15,45	0,60	0,1214	0,0737	0,0641	0,0385	0,0386	0,0386	0,1599	0,1123	0,1026	1,8764	2,8145
Trave Legno 4a-11	19,78	0,60	0,0863	0,0557	0,0499	0,0297	0,0294	0,0294	0,1161	0,0852	0,0793	1,7076	2,5614
Trave Legno 1a-7	27,12	0,60	-0,0499	-0,0286	-0,0240	-0,0147	-0,0150	-0,0150	-0,0645	-0,0436	-0,0390	1,3522	2,0283
Trave Legno 2a-8	NS	0,60	-0,0090	-0,0045	-0,0036	-0,0021	-0,0023	-0,0023	-0,0111	-0,0068	-0,0059	1,3594	2,0392

LEGENDA:	
Id _{Tr}	Identificativo della trave.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
K _{def}	Coefficiente di calcolo dello spostamento differito (Viscosità).
U _{ist,amm}	Spostamento istantaneo ammissibile allo SLE
U _{tot,amm}	Spostamento totale ammissibile allo SLE
U _{ist}	Spostamento massimo istantaneo per la Combinazione.
U _{diff}	Spostamento massimo differito per la Combinazione.
U _{tot}	Spostamento massimo totale per la Combinazione.

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTEA		
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidzze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidezza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;	SI
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidezza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidezza degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		
d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;	SI
e)	massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25%, la rigidezza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o di pareti e nuclei in muratura di sezione costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base;	NO
f)	nelle strutture intelaiate, il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti diversi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti;	NO
g)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento;	SI
La struttura non è regolare in altezza.		

Piani - Verifiche Regolarità											
Id _{Piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	R _{dT_{mp}}	I _{rT_{mp}}	M _{SLU}	K _{SLU}		R _{eff}		R _{ric}	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s ² /m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura	3,20	1,55	NO	NO	3.953	2.147.483.647	2.147.483.647	0	0	0	0

Piano Terra	0,00	3,20	NO		74.651	73.995	69.177	422.138	422.138	146.537	184.231	

LEGENDA:

Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
Rd_{Tmp}	Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
Ir_{Tmp}	Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
M_{SLU}	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
K_{SLU}	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
R_{eff}	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
R_{ric}	Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
(*)	Vedi tabelle "Livelli o Piani" o "Solai e Balconi".

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
Id _{Piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{d,X}	δ _{d,Y}	P _{θ,X}	P _{θ,Y}	T _{θ,X}	T _{θ,Y}	Θ _X	Θ _Y
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]	[rad]	[rad]
Piano Copertura	3,20	1,55	0,0000	0,0000	38.770	38.770	7.606	7.606	0 E+00	0 E+00
Piano Terra	0,00	3,20	1,4109	1,5091	771.087	771.087	104.398	104.398	3,2565 E-02	3,4833 E-02

LEGENDA:

Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
δ_{d,X}, δ_{d,Y}	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.
P_{θ,X}, P_{θ,Z}	Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".
T_{θ,X}, T_{θ,Y}	Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".
θ_X, θ_Y	Coefficienti "θ" del piano.
Nota	Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLO									
Id _{Piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{amm,SLO}	δ _{d,SLO}		Δδ _{SLO}		C _{lg T_{mp}}	Note
	[m]	[m]	[cm]	X	Y	X	Y		
				[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Copertura	3,20	1,55	0,5167	0,0000	0,0000	0,5167	0,5167	RF	Verificato
Piano Terra	0,00	3,20	1,0667	0,2556	0,2913	0,8110	0,7754	RF	Verificato

LEGENDA:

Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
δ_{amm,SLO}	Spostamento Differenziale ammissibile per SLO.
δ_{d,SLO}	Spostamento Differenziale di progetto allo SLO.
Δδ_{SLO}	Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.
C_{lg T_{mp}}	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
Id _{cmp}	%L _{LT}	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm²]	[cm²]		
Piano Terra							
Travetto 1-2					Sezione: Solai 1.1		
	0%	2.844	1.322	0,79	0,00	1.86	-
	12,5%	-	3.193	0,79	0,00	-	-
	25,0%	-	4.507	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	5.273	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	5.491	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	5.273	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	4.510	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	3.194	0,79	0,00	-	-
	100,0%	2.844	1.327	0,79	0,00	1.86	-
Piano Terra					Sezione: Solai 1.2		
Travetto 2-1					0,00	1.55	-
	12,5%	-	5.227	1,13	0,00	-	-
	25,0%	-	7.661	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	9.087	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	9.509	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	9.088	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	7.664	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	5.233	1,13	0,00	-	-
	100%	4.901	1.798	1,13	0,00	1.55	-
Piano Terra					Sezione: Solai 1.3		
Travetto 1-2					0,00	1.34	-
	12,5%	-	7.878	1,54	0,00	-	-
	25,0%	-	11.845	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	14.182	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	14.895	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	14.183	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	11.849	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	7.886	1,54	0,00	-	-
	100,0%	7.657	2.290	1,54	0,00	1.34	-
Piano Terra					Sezione: Solai 1.4		

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
IdCmp	%L _{LI}	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]		
Travetto 2-1	0%	12.443	2.951	1,92	0,00	1.02	-
	12,5%	-	12.369	0,79	0,00	-	-
	25,0%	-	19.054	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	23.008	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	24.236	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	23.006	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	19.055	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	12.366	0,79	0,00	-	-
	100%	12.443	2.946	1,92	0,00	1.02	-
Piano Terra				Sezione: Solai 1.5			
Travetto 1-2	0%	2.670	1.277	0,79	0,00	1.98	-
	12,5%	-	3.016	0,79	0,00	-	-
	25,0%	-	4.238	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	4.950	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	5.151	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	4.949	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	4.240	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	3.015	0,79	0,00	-	-
	100,0%	2.670	1.277	0,79	0,00	1.98	-

LEGENDA:

- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- M_{Ed,X,s}** Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre superiori.
- M_{Ed,X,i}** Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre inferiori.
- CS_s** Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- CS_i** Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- A_{s,s}, A_{s,i}** Armatura a flessione superiore e inferiore.

SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
IdCmp	%L _I	V _{Ed,Y} (⁺)	V _{Ed,Y} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	V _{Rd} (⁺)	V _{Rd} (⁻)	V _{Rsd,s} (⁺)	V _{Rsd,s} (⁻)	N _{Ed} (⁺)	N _{Ed} (⁻)	V _{Rsd,p} (⁺)	V _{Rsd,p} (⁻)	A _s (⁺)	A _s (⁻)	A _{sw,p} (⁺)	A _{sw,p} (⁻)
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]
Piano Terra										Sezione: Solai 1.1							
Travetto 1-2	0%	7.179	-	10,19	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	5.384	-	2,72	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	3.591	-	4,07	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	1.795	-	8,15	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	2	-	NS	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-1.794	-	8,15	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0%	-	-3.589	-	4,07	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-5.382	-	2,72	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0%	-	-7.178	-	10,19	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.2							
Travetto 2-1	0%	9.699	-	7,54	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	7.274	-	2,01	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	4.851	-	3,01	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	2.424	-	6,03	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	2	-	NS	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5%	-	-2.422	-	6,04	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0%	-	-4.847	-	3,02	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5%	-	-7.272	-	2,01	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100%	-	-9.694	-	7,54	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.3							
Travetto 1-2	0%	12.343	-	5,92	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5%	9.258	-	1,58	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0%	6.172	-	2,37	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5%	3.088	-	4,74	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0%	3	-	NS	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
IdCmp	%L _I	V _{Ed,Y} (⁺)	V _{Ed,Y} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	V _{Rd} (⁺)	V _{Rd} (⁻)	V _{Rsd,s} (⁺)	V _{Rsd,s} (⁻)	N _{Ed} (⁺)	N _{Ed} (⁻)	V _{Rsd,p} (⁺)	V _{Rsd,p} (⁻)	A _s (⁺)	A _s (⁻)	A _{sw,p} (⁺)	A _{sw,p} (⁻)
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]
	62,5 %	-	-3.083	-	4,74	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0 %	-	-6.166	-	2,37	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-9.253	-	1,58	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0 %	-	-12.339	-	5,93	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.4							
Travetto 2-1	0%	15.971	-	4,58	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	11.978	-	1,22	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0 %	7.986	-	1,83	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	3.992	-	3,66	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0 %	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5 %	-	-3.993	-	3,66	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0 %	-	-7.985	-	1,83	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-11.980	-	1,22	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-15.972	-	4,58	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra										Sezione: Solai 1.5							
Travetto 1-2	0%	6.927	-	10,56	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	5.196	-	2,81	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0 %	3.464	-	4,22	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	1.731	-	8,45	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0 %	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5 %	-	-1.733	-	8,44	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0 %	-	-3.464	-	4,22	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-5.196	-	2,81	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100,0 %	-	-6.926	-	10,56	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

LEGENDA:

IdCmp	Identificativo della campata.
%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
V_{Ed,Y}(^{+/−})	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
CS(^{+/−})	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} (⁺)" e "V _{Ed,Y} (⁻)" ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
V_{Rd}(⁺), V_{Rd}(⁻)	Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.
V_{Rsd,s}(⁺), V_{Rsd,s}(⁻)	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} (⁺)" e "V _{Ed,Y} (⁻)".
N_{Ed}(^{+/−})	Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.
V_{Rsd,p}(⁺), V_{Rsd,p}(⁻)	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} (⁺)" e "V _{Ed,Y} (⁻)".
A_s(⁺), A_s(⁻)	Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} (⁺)" e "V _{Ed,Y} (⁻)".
A_{sw,p}(⁺), A_{sw,p}(⁻)	Aree dei ferri piegati.

Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI	Compressione calcestruzzo									Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo									Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato		IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]					[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Piano Terra										Sezione: Solai 1.1							
Campata : Travetto 1-2										FRC=0,05 cm							
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
28,1%	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
56,1%	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
84,2%	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
100%	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI		RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
Piano Terra										Sezione: Solai 1.2							

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Campata : Travetto 2-1 FRC=0,15 cm																	
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
27,3%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
54,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
81,8%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
Piano Terra Sezione: Solai 1.3																	
Campata : Travetto 1-2 FRC=0,37 cm																	
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
26,8%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
53,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
80,3%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
Piano Terra Sezione: Solai 1.4																	
Campata : Travetto 2-1 FRC=1,01 cm																	
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
26,4%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
52,7%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
79,1%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
Piano Terra Sezione: Solai 1.5																	
Campata : Travetto 1-2 FRC=0,04 cm																	
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
28,2%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
56,3%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
84,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									

LEGENDA:

%L_{LI}

Rinf.

FRC

Id_{Cmb}

σ_{cc}

σ_{cd,amm}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}

σ_{at}

σ_{td,amm}

CS

Verificato

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.

Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd,amm}/σ_{cc} ; σ_{td,amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

[SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).

Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _L	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1						
Campata Travetto 1-2				FRC=0,05 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-	-258	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-258	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
14,0%	FRQ	-	-721	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-721	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
28,1%	FRQ	-	-1.052	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.052	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
42,1%	FRQ	-	-1.250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
56,1%	FRQ	-	-1.316	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.316	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
70,1%	FRQ	-	-1.250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
84,2%	FRQ	-	-1.051	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
98,2%	QPR	-	-1.051	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	-	-721	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-721	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	-	-258	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
100%	QPR	-	-258	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2					
Campata Travetto 2-1				FRC=0,15 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-349	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-349	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
13,6%	FRQ	-	-1.193	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.193	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
27,3%	FRQ	-	-1.796	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.796	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
40,9%	FRQ	-	-2.158	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.158	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
54,5%	FRQ	-	-2.279	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.279	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
68,1%	FRQ	-	-2.159	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.159	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
81,8%	FRQ	-	-1.797	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.797	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
95,4%	FRQ	-	-1.194	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.194	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-350	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-350	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3					
Campata Travetto 1-2				FRC=0,37 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-444	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-444	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
13,4%	FRQ	-	-1.812	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.812	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
26,8%	FRQ	-	-2.789	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.789	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
40,2%	FRQ	-	-3.375	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.375	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
53,5%	FRQ	-	-3.571	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.571	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
66,9%	FRQ	-	-3.375	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.375	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
80,3%	FRQ	-	-2.791	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.791	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
93,7%	FRQ	-	-1.814	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.814	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-447	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-447	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.4					
Campata Travetto 2-1				FRC=1,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-575	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-575	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
13,2%	FRQ	-	-2.866	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.866	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
26,4%	FRQ	-	-4.502	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.502	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
39,6%	FRQ	-	-5.484	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-5.484	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
52,7%	FRQ	-	-5.811	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-5.811	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
65,9%	FRQ	-	-5.484	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-5.484	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
79,1%	FRQ	-	-4.503	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-4.503	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
92,3%	FRQ	-	-2.867	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.867	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-575	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-575	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.5					
Campata Travetto 1-2				FRC=0,04 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-249	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-249	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
14,1%	FRQ	-	-680	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-680	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
28,2%	FRQ	-	-988	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-988	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
42,2%	FRQ	-	-1.173	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.173	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
56,3%	FRQ	-	-1.235	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.235	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
70,4%	FRQ	-	-1.173	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.173	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
84,5%	FRQ	-	-989	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-989	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
98,6%	FRQ	-	-680	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-680	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione													
% L_{LI}	Id C_{mb}	N $_{Ed}$	M $_{Ed,3}$	M $_{Ed,2}$	$\sigma_{ct,f}$	σ_t	ϵ_{sm}	A $_e$	Δ_{sm}	W $_d$	W $_{amm}$	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
	QPR	-	-250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Id $_{Tr}$	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
% L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id $_{Cmb}$	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N $_{Ed}$, M $_{Ed,3}$, M $_{Ed,2}$	Sollecitazioni di progetto.
$\sigma_{ct,f}$	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ_t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ϵ_{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A $_e$	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ_{sm}	Distanza media tra le fessure.
W $_d$	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W $_{amm}$	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W $_d$ / W $_{amm}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W $_d$ = 0).
Verificato	[SI] = W $_d \leq$ W $_{amm}$; [NO] = W $_d >$ W $_{amm}$

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)													
												Dati generali di verifica	
Id $_{Nd}$	Pos	Stato	Id $_{PIL,sup}$	σ_{cR}	σ_{tR}	f $_{yk}$	f $_{rk}$	N $_{d,sup}$	N $_{d,inf}$	A $_{s,st}$	CS	η	R $_f$
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]			ξ/f	

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)																
															Dati indicati per direzione	
Di r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{Vj d}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm²;N·m]	[cm²;N·m]		[N]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]

LEGENDA:

Dir	Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro
Id $_{Tr}$	Identificativo delle travi che definiscono la direzione.
b $_j$	Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.
h $_{jw}$	Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.
A $_{sup}/M^+$	Se Or. V $_{jd}$ = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V $_{jd}$ = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
A $_{inf}/M^-$	Se Or. V $_{jd}$ = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V $_{jd}$ = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.
Or $_{vj,d}$	Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.
V $_d$	Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.
V $_{jsr}$	Forza orizzontale resistente del rinforzo.
V $_{rsd}$	Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.
h $_{jc}$	Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.
Id $_{rf}$	Identificativo dell'intervento.
Pos	Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno
C/NC	Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).
Id $_{pil,sup}$	Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.
σ_{cR}	Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
σ_{tR}	Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.
f $_{yk}$	Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.
f $_{rk}$	Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.
N $_{d,sup}$	Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.
N $_{d,inf}$	Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.
A $_{sw}$	Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).
CS	Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f_{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS \geq 100).
R $_f$	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
V $_c$	Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione
σ	Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.
V $_{jsd}$	Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)												
Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm²]	[cm²]					
Fondazione							Travata: Trave 1-2-3-4					
Trave 1-2	0%	31.030	6.557	3.094	11.919	7,57	7,57	34.76[S]	0,06	17.92[S]	0,08	NO
	12,5%	31.391	10.529	2.733	5.700	7,57	7,57	21.65[S]	0,06	37.44[S]	0,08	NO
	25,0%	31.391	12.257	2.733	1.027	7,57	7,57	18.60[S]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	42.667	13.342	-	-	7,57	7,57	17.31[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	42.667	13.251	-	-	7,57	7,57	17.43[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	47.677	10.787	-	-	7,57	7,57	21.53[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	47.677	6.559	9.753	3.100	7,57	7,57	35.41[V]	0,06	69.86[V]	0,08	NO
	87,5%	38.961	1.372	18.469	13.042	7,57	7,57	NS	0,06	16.90[V]	0,08	NO
	100%	-	-	18.469	26.571	15,14	15,14	-	VNR	16.07[V]	0,10	NO
Trave 2-3	0%	25.114	3.540	25.162	23.265	15,14	15,14	NS	0,07	18.48[S]	0,10	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{LT}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]					
	12,5%	25.114	13.043	25.162	6.001	7,57	7,57	17.35[S]	0,06	37.22[S]	0,08	NO
	25,0%	54.254	22.623	-	-	7,57	7,57	10.34[V]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	39.996	28.869	-	-	7,57	7,57	7.97[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	39.996	28.297	-	-	7,57	7,57	8.13[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	39.996	19.053	-	-	7,57	7,57	12.08[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	25.162	6.510	25.114	5.790	7,57	7,57	34.78[S]	0,06	38.57[S]	0,08	NO
	87,5%	-	-	30.857	29.428	7,57	7,57	-	VNR	7.67[V]	0,08	NO
	100,0%	-	-	30.857	70.665	15,14	15,14	-	VNR	6.12[V]	0,10	NO
Trave 3-4	0%	-	-	-18.666	53.071	15,14	15,14	-	VNR	7.73[V]	0,10	NO
	12,5%	-	-	-18.666	31.665	7,57	7,57	-	VNR	6.44[V]	0,08	NO
	25,0%	-	-	-18.666	14.327	7,57	7,57	-	VNR	14.23[V]	0,08	NO
	37,5%	7.862	4.727	-17.540	1.562	7,57	7,57	46.94[V]	0,06	NS	0,08	NO
	50,0%	-2.793	9.974	-	-	7,57	7,57	21.97[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	-13.939	14.051	-	-	7,57	7,57	15.38[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	-18.666	15.466	-	-	7,57	7,57	13.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	4.185	14.074	-15.283	1.233	7,57	7,57	15.70[S]	0,06	NS	0,08	NO
	100%	4.185	11.630	-15.283	7.498	7,57	7,57	18.99[S]	0,06	27.40[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	0%	-	-	47.381	39.487	7,57	7,57	-	VNR	5.90[V]	0,09	NO
	12,5%	27.256	1.754	28.379	18.737	7,57	7,57	NS	0,06	11.99[S]	0,08	NO
	25,0%	27.256	7.900	28.379	5.730	7,57	7,57	28.73[S]	0,06	39.23[S]	0,08	NO
	37,5%	47.381	12.322	-	-	7,57	7,57	18.84[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	47.381	18.092	-	-	7,57	7,57	12.83[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	47.381	19.036	-	-	7,57	7,57	12.19[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	28.379	15.734	-	-	7,57	7,57	14.44[S]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	28.379	14.512	27.256	5.824	7,57	7,57	15.66[S]	0,06	38.51[S]	0,08	NO
	100%	28.379	11.001	27.256	15.117	7,57	7,57	20.65[S]	0,06	14.83[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 9-10-11						
Trave 9-10	0%	26.373	10.881	-3.987	13.780	7,57	7,57	20.83[S]	0,06	15.27[S]	0,08	NO
	12,5%	26.373	12.651	-3.987	8.707	7,57	7,57	17.92[S]	0,06	24.17[S]	0,08	NO
	25,0%	26.373	12.558	-3.987	4.382	7,57	7,57	18.05[S]	0,06	48.03[S]	0,08	NO
	37,5%	26.373	10.708	-3.987	846	7,57	7,57	21.17[S]	0,06	NS	0,08	NO
	50,0%	25.720	8.318	-	-	7,57	7,57	27.23[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	28.585	6.956	-	-	7,57	7,57	32.67[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	-3.987	4.665	26.373	4.627	7,57	7,57	46.90[S]	0,06	48.39[S]	0,08	NO
	87,5%	-3.987	4.678	26.373	12.824	7,57	7,57	46.77[S]	0,06	17.46[S]	0,08	NO
	100%	-3.987	3.696	26.373	22.474	15,14	15,14	NS	0,07	19.15[S]	0,10	NO
Trave 10-11	0%	15.156	972	35.525	32.008	15,14	15,14	NS	0,07	13.57[S]	0,10	NO
	12,5%	15.156	6.368	35.525	14.674	7,57	7,57	35.14[S]	0,06	15.53[S]	0,09	NO
	25,0%	20.716	9.940	29.965	2.221	7,57	7,57	22.66[S]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	53.116	16.738	-	-	7,57	7,57	13.96[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	53.116	20.165	-	-	7,57	7,57	11.58[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	53.116	18.423	-	-	7,57	7,57	12.68[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	35.525	14.519	15.156	2.638	7,57	7,57	15.78[S]	0,06	83.00[S]	0,08	NO
	87,5%	29.965	8.865	20.716	11.342	7,57	7,57	25.68[S]	0,06	19.52[S]	0,08	NO
	100,0%	29.965	80	20.716	24.221	7,57	7,57	NS	0,06	9.14[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 1-5-9						
Trave 1-5	0%	50.278	1.980	44.895	22.653	7,57	7,57	NS	0,06	10.24[S]	0,09	NO
	12,5%	50.278	14.648	44.895	2.253	7,57	7,57	15.90[S]	0,06	NS	0,09	NO
	25,0%	91.582	28.844	-	-	7,57	7,57	8.44[V]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	91.582	35.294	-	-	7,57	7,57	6.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	91.582	33.326	-	-	7,57	7,57	7.31[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	91.582	23.627	-	-	7,57	7,57	10.31[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	44.895	7.495	50.278	1.878	7,57	7,57	30.89[S]	0,06	NS	0,09	NO
	87,5%	-	-	84.202	23.392	7,57	7,57	-	VNR	10.66[V]	0,09	NO
	100,0%	-	-	84.202	64.167	15,14	15,14	-	VNR	7.10[V]	0,11	NO
Trave 5-9	0%	-	-	9.305	38.038	15,14	15,14	-	VNR	11.12[V]	0,10	NO
	12,5%	-	-	9.305	18.583	7,57	7,57	-	VNR	11.64[V]	0,08	NO
	25,0%	1.208	2.968	13.909	6.730	7,57	7,57	74.18[S]	0,06	32.45[S]	0,08	NO
	37,5%	15.538	7.857	-	-	7,57	7,57	28.50[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	15.538	13.065	-	-	7,57	7,57	17.13[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	11.752	14.314	-	-	7,57	7,57	15.57[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	20.405	14.075	-5.287	149	7,57	7,57	15.99[S]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	13.909	12.081	1.208	5.951	7,57	7,57	18.50[S]	0,06	35.75[S]	0,08	NO
	100,0%	13.909	8.522	1.208	15.031	7,57	7,57	26.22[S]	0,06	14.15[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 2-6-10						
Trave 2-6	0%	50.282	2.091	36.553	21.441	7,57	7,57	NS	0,06	10.65[S]	0,09	NO
	12,5%	71.152	22.341	-	-	7,57	7,57	10.67[V]	0,06	-	VNR	NO
	25,0%	71.152	43.394	-	-	7,57	7,57	5.49[V]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	71.152	52.006	-	-	7,57	7,57	4.58[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	71.152	48.635	-	-	7,57	7,57	4.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	71.152	31.380	-	-	7,57	7,57	7.59[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	36.553	3.630	50.282	5.985	7,57	7,57	63.19[S]	0,06	39.18[S]	0,09	NO
	87,5%	-	-	71.152	62.483	7,57	7,57	-	VNR	3.90[V]	0,09	NO
	100,0%	-	-	71.152	149.595	15,14	15,14	-	VNR	3.01[V]	0,10	NO
Trave 6-10	0%	-	-	-20.209	113.473	15,14	15,14	-	VNR	3.61[V]	0,10	NO
	12,5%	-	-	-20.209	65.032	7,57	7,57	-	VNR	3.12[V]	0,08	NO
	25,0%	-	-	-20.209	27.380	7,57	7,57	-	VNR	7.42[V]	0,08	NO
	37,5%	-3.627	3.038	-17.582	259	7,57	7,57	72.06[V]	0,06	NS	0,08	NO
	50,0%	-19.131	19.371	-	-	7,57	7,57	11.09[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	-19.131	30.137	-	-	7,57	7,57	7.13[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	-19.131	33.844	-	-	7,57	7,57	6.34[V]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	-20.209	31.385	-	-	7,57	7,57	6.83[V]	0,06	-	VNR	NO
	100,0%	-20.209	23.245	-	-	7,57	7,57	9.23[V]	0,06	-	VNR	NO
Fondazione						Travata: Trave 4-8						

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Trave 4-8	0%	56.454	6.627	48.628	30.515	7,57	7,57	35.39[S]	0,06	7.66[S]	0,09	NO
	12,5%	56.454	18.328	48.628	10.666	7,57	7,57	12.79[S]	0,06	21.91[S]	0,09	NO
	25,0%	65.720	23.404	-	-	7,57	7,57	10.12[S]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	98.689	29.367	-	-	7,57	7,57	8.36[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	98.689	29.421	-	-	7,57	7,57	8.34[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	98.689	23.392	-	-	7,57	7,57	10.49[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	48.628	14.214	56.454	3.873	7,57	7,57	16.36[S]	0,06	61.25[S]	0,09	NO
	87,5%	48.628	6.810	56.454	18.987	7,57	7,57	34.14[S]	0,06	12.49[S]	0,09	NO
	100,0%	-	-	65.720	40.902	7,57	7,57	-	VNR	5.90[S]	0,09	NO
Fondazione						Travata: Trave 7-11						
Trave 7-11	0%	-	-	85.342	60.594	7,57	7,57	-	VNR	4.12[V]	0,09	NO
	12,5%	43.139	2.170	52.882	24.576	7,57	7,57	NS	0,06	9.58[S]	0,09	NO
	25,0%	43.139	11.853	52.882	3.188	7,57	7,57	19.49[S]	0,06	73.92[S]	0,09	NO
	37,5%	85.342	24.257	-	-	7,57	7,57	9.98[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	85.342	31.531	-	-	7,57	7,57	7.67[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	85.342	30.607	-	-	7,57	7,57	7.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	82.498	22.988	-	-	7,57	7,57	10.49[V]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	52.882	16.440	43.139	7.474	7,57	7,57	14.21[S]	0,06	30.95[S]	0,09	NO
	100,0%	51.193	7.237	44.828	20.619	7,57	7,57	32.22[S]	0,06	11.25[S]	0,09	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} , M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,i} , M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,s} , A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} , CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Fondazione					Travata: Trave 1-2-3-4										
Trave 1-2	0%	+	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.668	12,43	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.603	17,86	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.484	28,20	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	5.321	69,24	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-8.341	44,17	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	12.205	30,19	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.712	99,25	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	20.050	18,38	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.073	368.423	9.753	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	29.613	16,65	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	39.511	12,48	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	49.442	9,97	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.073	602.875	9.753	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 2-3	0%	+	-	-	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.829	9,17	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.817	13,06	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.454	13,88	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2.260	NS	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.760	31,94	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	10.658	29,24	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-520	NS	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	26.262	11,87	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	45.661	6,83	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.702	311.690	16.340	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	67.547	7,31	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	91.452	5,40	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.702	598.773	16.340	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 3-4	0%	+	-	-	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-79.042	6,23	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-65.299	7,54	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.632	9,53	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.171	8,12	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	% _{oLLI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
	50,0%	+	-	-	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.961	12,41	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	2.600	NS	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.219	25,36	492.141	309.859	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	11.411	43,13	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.145	NS	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	22.461	21,91	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	34.562	14,24	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	596.942	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione										Travata: Trave 7-8					
Trave 7-8	0%	+	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-91.090	5,42	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-68.241	7,24	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.261	10,45	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.201	10,80	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	5.974	51,00	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.612	17,30	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	14.585	20,89	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-8.427	36,15	493.815	304.646	17.513	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	22.104	22,34	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	30.189	16,36	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	40.780	12,11	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.815	591.729	17.513	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione										Travata: Trave 9-10-11					
Trave 9-10	0%	+	-	-	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-24.683	19,97	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.746	27,77	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	3.497	NS	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.092	37,64	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	8.774	41,73	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-10.177	35,98	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	14.102	25,96	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.434	49,25	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	19.246	19,02	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.580	79,94	492.810	366.136	7.006	0	0	0	2,50	0,0558	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	24.236	20,33	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.596	NS	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	29.069	16,95	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	35.504	13,88	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.810	600.587	7.006	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 10-11	0%	+	-	-	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.130	11,19	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.575	15,16	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.775	14,37	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	1.564	NS	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.500	21,59	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	5.529	56,61	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.595	41,21	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	10.423	30,03	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.478	NS	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	19.472	16,07	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.742	312.989	16.752	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	32.048	15,41	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	46.267	10,67	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.742	600.072	16.752	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione										Travata: Trave 1-5-9					
Trave 1-5	0%	+	-	-	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-58.236	8,50	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-34.468	14,36	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.497	18,04	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	1.930	NS	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.517	53,96	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	8.496	35,04	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	20.101	14,81	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	33.863	8,79	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.833	297.685	28.172	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	50.791	9,74	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Trave 5-9		-	-	-	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	70.253	7,04	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.833	599.123	28.172	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	-	-	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-54.146	9,10	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.005	11,73	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.310	10,76	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.224	16,96	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	1.479	NS	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-11.825	27,58	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	7.454	43,75	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.019	54,18	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	13.295	24,53	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-297	NS	492.695	326.119	5.800	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	22.185	22,21	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	32.147	15,33	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.695	597.412	5.800	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 2-6										Travata: Trave 2-6-10					
Trave 2-6	0%	+	-	-	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-64.999	7,61	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.884	12,10	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-21.307	13,97	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	1.024	NS	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.355	46,83	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	14.328	20,77	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	37.156	8,01	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	67.252	4,43	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.795	297.602	27.773	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	105.560	4,69	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	149.788	3,30	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.795	599.040	27.773	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-10	0%	+	-	-	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-130.604	3,77	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-103.743	4,74	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-78.489	4,14	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-55.552	5,86	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	-	-	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.265	9,22	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	-	-	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.385	18,71	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	6.639	49,00	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.598	70,75	492.141	325.317	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	14.730	33,41	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	27.483	17,91	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	492.141	596.610	0	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 4-8										Travata: Trave 4-8					
Trave 4-8	0%	+	-	-	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.698	9,22	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.541	15,22	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.578	18,76	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	4.981	62,43	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.313	33,39	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	9.754	31,88	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.944	78,84	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	14.913	20,85	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	23.577	13,19	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	495.226	310.952	32.288	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	36.450	13,59	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	51.954	9,53	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	495.226	598.035	32.288	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
										Travata: Trave 7-11					

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Trave 7-11	0%	+	-	-	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-113.157	4,37	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-81.361	6,08	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-53.091	6,06	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.826	11,16	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	6.407	50,22	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.197	22,66	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	15.116	21,29	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.202	NS	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	27.049	11,90	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.830	321.765	28.140	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	40.865	12,11	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0%	+	52.871	9,36	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.830	593.059	28.140	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- +/-** [+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
- V_{Ed,2}** Taglio di progetto in direzione 2.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- V_{Rcd}** Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}** Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- N_{Ed}** Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
- V_{Rsd,p}** Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
- V_{R1}** Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
- V_{fd}** Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- CtgΘ** Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
- A_{sw}** Area delle staffe per unità di lunghezza.
- A_{sw,p}** Area dei ferri piegati.
- A_{s,Dg}** Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
- R_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm²]	[cm²]					
Fondazione							Travata: Trave 1-2-3-4					
Trave 1-2	0%	29.421	5.477	4.703	10.839	7,57	7,57	48.19[S]	0,05	22.87[S]	0,08	NO
	12,5%	29.730	9.586	4.393	4.756	7,57	7,57	27.54[S]	0,05	52.11[S]	0,08	NO
	25,0%	29.730	11.486	4.393	256	7,57	7,57	22.98[S]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	29.730	11.178	-	-	7,57	7,57	23.62[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	29.730	8.749	-	-	7,57	7,57	30.18[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	13.823	4.732	-	-	7,57	7,57	54.91[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	4.393	3.171	29.730	2.222	7,57	7,57	81.16[S]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	4.393	373	29.730	10.668	7,57	7,57	NS	0,05	24.28[S]	0,08	NO
	100%	-	-	29.730	21.025	15,14	15,14	-	VNR	23.62[S]	0,10	NO
Trave 2-3	0%	25.122	1.984	25.154	21.709	15,14	15,14	NS	0,07	22.79[S]	0,10	NO
	12,5%	25.122	11.939	25.154	4.896	7,57	7,57	22.01[S]	0,05	52.50[S]	0,08	NO
	25,0%	28.608	17.650	-	-	7,57	7,57	14.94[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	28.608	19.722	-	-	7,57	7,57	13.37[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	31.466	18.541	-	-	7,57	7,57	14.26[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	30.431	14.050	-	-	7,57	7,57	18.80[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	25.154	5.798	25.122	5.078	7,57	7,57	45.33[S]	0,05	50.62[S]	0,08	NO
	87,5%	-	-	25.122	24.264	7,57	7,57	-	VNR	10.59[S]	0,08	NO
	100,0%	-	-	28.608	51.119	15,14	15,14	-	VNR	9.70[S]	0,10	NO
Trave 3-4	0%	-	-	6.392	36.192	15,14	15,14	-	VNR	13.44[S]	0,10	NO
	12,5%	-	-	3.058	21.236	7,57	7,57	-	VNR	11.64[S]	0,08	NO
	25,0%	-	-	3.058	9.554	7,57	7,57	-	VNR	25.87[S	0,08	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD													
Id _{Tr}	%L _L	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]						
	37,5%	-3.071	2.270	-8.026	878	7,57	7,57	NS	0,05]	NS	0,07	NO
	50,0%	3.094	7.742	-	-	7,57	7,57	33.20[S	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	6.392	12.144	-	-	7,57	7,57	21.23[S	0,05	-	VNR	NO	
	75,0%	6.392	13.983	-	-	7,57	7,57	18.44[S	0,05	-	VNR	NO	
	87,5%	3.058	13.186	-14.155	345	7,57	7,57	19.49[S	0,05	NS	0,07	NO	
	100%	3.058	10.520	-14.155	6.386	7,57	7,57	24.43[S	0,05	37.51[S	0,07	NO	
Fondazione							Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	0%	-	-	28.316	33.654	7,57	7,57	-	VNR	7.68[S	0,08	NO	
	12,5%	27.319	551	28.316	17.534	7,57	7,57	NS	0,05	14.74[S	0,08	NO	
	25,0%	27.319	7.099	28.316	4.928	7,57	7,57	37.10[S	0,05	52.45[S	0,08	NO	
	37,5%	27.319	10.224	-	-	7,57	7,57	25.76[S	0,05	-	VNR	NO	
	50,0%	30.282	11.483	-	-	7,57	7,57	23.00[S	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	29.590	14.419	-	-	7,57	7,57	18.31[S	0,05	-	VNR	NO	
	75,0%	28.316	14.912	-	-	7,57	7,57	17.68[S	0,05	-	VNR	NO	
	87,5%	28.316	13.317	27.319	4.631	7,57	7,57	19.80[S	0,05	55.71[S	0,08	NO	
	100%	28.316	9.466	27.319	13.585	7,57	7,57	27.85[S	0,05	18.99[S	0,08	NO	
Fondazione							Travata: Trave 9-10-11						
Trave 9-10	0%	24.593	9.425	-2.207	12.323	7,57	7,57	27.87[S	0,05	19.87[S	0,07	NO	
	12,5%	24.593	11.392	-2.207	7.447	7,57	7,57	23.06[S	0,05	32.88[S	0,07	NO	
	25,0%	24.593	11.561	-2.207	3.384	7,57	7,57	22.72[S	0,05	72.37[S	0,07	NO	
	37,5%	24.593	10.029	-2.207	169	7,57	7,57	26.19[S	0,05	NS	0,07	NO	
	50,0%	24.593	6.876	-	-	7,57	7,57	38.20[S	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	-441	3.915	-	-	7,57	7,57	65.41[S	0,05	-	VNR	NO	
	75,0%	-2.207	4.116	24.593	4.079	7,57	7,57	62.11[S	0,05	62.96[S	0,08	NO	
	87,5%	-2.207	3.648	24.593	11.794	7,57	7,57	70.08[S	0,05	21.77[S	0,08	NO	
	100%	-2.207	2.157	24.593	20.934	15,14	15,14	NS	0,07	23.62[S	0,10	NO	
Trave 10-11	0%	-	-	34.344	30.061	15,14	15,14	-	VNR	16.59[S	0,10	NO	
	12,5%	16.337	5.124	34.344	13.429	7,57	7,57	50.84[S	0,05	19.44[S	0,08	NO	
	25,0%	21.272	9.223	29.409	1.503	7,57	7,57	28.38[S	0,05	NS	0,08	NO	
	37,5%	31.604	11.767	-	-	7,57	7,57	22.48[S	0,05	-	VNR	NO	
	50,0%	35.526	14.462	-	-	7,57	7,57	18.36[S	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	34.344	15.470	-	-	7,57	7,57	17.14[S	0,05	-	VNR	NO	
	75,0%	34.344	13.506	16.337	1.628	7,57	7,57	19.64[S	0,05	NS	0,08	NO	
	87,5%	29.409	7.670	21.272	10.147	7,57	7,57	34.41[S	0,05	25.16[S	0,08	NO	
	100,0%	-	-	21.272	22.781	7,57	7,57	-	VNR	11.20[S	0,08	NO	
Fondazione							Travata: Trave 1-5-9						
Trave 1-5	0%	49.941	542	45.232	21.215	7,57	7,57	NS	0,05	12.53[S	0,08	NO	
	12,5%	49.941	13.657	45.232	1.263	7,57	7,57	19.72[S	0,05	NS	0,08	NO	
	25,0%	57.174	21.247	-	-	7,57	7,57	12.76[S	0,05	-	VNR	NO	
	37,5%	61.437	23.444	-	-	7,57	7,57	11.61[S	0,05	-	VNR	NO	
	50,0%	61.437	22.148	-	-	7,57	7,57	12.29[S	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	57.854	16.393	-	-	7,57	7,57	16.55[S	0,05	-	VNR	NO	
	75,0%	45.232	6.947	49.941	1.333	7,57	7,57	38.59[S	0,05	NS	0,08	NO	
	87,5%	-	-	57.174	20.006	7,57	7,57	-	VNR	13.56[S	0,08	NO	
	100,0%	-	-	57.174	47.908	15,14	15,14	-	VNR	10.62[S	0,10	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Trave 5-9	0%	-	-	18.926	32.195	15,14	15,14	-	VNR	15.28[S]	0,10	NO
	12,5%	-	-	13.178	17.272	7,57	7,57	-	VNR	14.57[S]	0,08	NO
	25,0%	1.940	2.392	13.178	6.155	7,57	7,57	NS	0,05	40.90[S]	0,08	NO
	37,5%	14.591	6.953	-	-	7,57	7,57	37.40[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	19.690	10.703	-	-	7,57	7,57	24.42[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	18.926	12.895	-	-	7,57	7,57	20.25[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	18.926	13.243	-	-	7,57	7,57	19.72[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	13.178	11.018	1.940	4.887	7,57	7,57	23.57[S]	0,05	50.49[S]	0,07	NO
	100,0%	13.178	7.129	1.940	13.637	7,57	7,57	36.42[S]	0,05	18.09[S]	0,07	NO
Fondazione						Travata: Trave 2-6-10						
Trave 2-6	0%	49.474	712	37.361	20.062	7,57	7,57	NS	0,05	13.08[S]	0,08	NO
	12,5%	49.474	20.162	-	-	7,57	7,57	13.35[S]	0,05	-	VNR	NO
	25,0%	49.474	30.572	-	-	7,57	7,57	8.80[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	49.474	33.646	-	-	7,57	7,57	8.00[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	49.474	29.705	-	-	7,57	7,57	9.06[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	35.339	19.105	-	-	7,57	7,57	13.89[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	37.361	3.070	49.474	5.423	7,57	7,57	86.66[S]	0,05	49.39[S]	0,08	NO
	87,5%	-	-	49.474	42.458	7,57	7,57	-	VNR	6.30[S]	0,08	NO
	100,0%	-	-	49.474	96.502	15,14	15,14	-	VNR	5.23[S]	0,10	NO
Trave 6-10	0%	-	-	773	70.467	15,14	15,14	-	VNR	6.86[S]	0,09	NO
	12,5%	-	-	773	41.035	7,57	7,57	-	VNR	6.00[S]	0,07	NO
	25,0%	-	-	773	17.636	7,57	7,57	-	VNR	13.96[S]	0,07	NO
	37,5%	-14.887	2.596	-	-	7,57	7,57	97.19[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	773	12.670	-	-	7,57	7,57	20.23[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	773	20.569	-	-	7,57	7,57	12.46[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	773	24.218	-	-	7,57	7,57	10.58[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	773	23.912	-	-	7,57	7,57	10.72[S]	0,05	-	VNR	NO
	100,0%	773	19.791	-	-	7,57	7,57	12.95[S]	0,05	-	VNR	NO
Fondazione						Travata: Trave 4-8						
Trave 4-8	0%	55.983	4.474	49.099	28.362	7,57	7,57	60.56[S]	0,05	9.43[S]	0,08	NO
	12,5%	55.983	16.648	49.099	8.985	7,57	7,57	16.27[S]	0,05	29.79[S]	0,08	NO
	25,0%	64.174	22.146	-	-	7,57	7,57	12.33[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	64.174	22.456	-	-	7,57	7,57	12.16[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	68.453	20.658	-	-	7,57	7,57	13.27[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	63.930	17.394	-	-	7,57	7,57	15.69[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	49.099	13.169	55.983	2.830	7,57	7,57	20.43[S]	0,05	95.67[S]	0,08	NO
	87,5%	49.099	5.314	55.983	17.490	7,57	7,57	50.64[S]	0,05	15.48[S]	0,08	NO
	100,0%	-	-	64.174	38.744	7,57	7,57	-	VNR	7.08[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 7-11						
Trave 7-11	0%	-	-	52.316	51.158	7,57	7,57	-	VNR	5.26[S]	0,08	NO
	12,5%	43.705	614	52.316	23.020	7,57	7,57	NS	0,05	11.69[S]	0,08	NO
	25,0%	43.705	10.975	52.316	2.312	7,57	7,57	24.39[S]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	45.202	15.907	-	-	7,57	7,57	16.85[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	52.316	19.824	-	-	7,57	7,57	13.61[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	52.316	22.722	-	-	7,57	7,57	11.88[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	52.316	20.984	-	-	7,57	7,57	12.86[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	52.316	15.049	43.705	6.083	7,57	7,57	17.94[S]	0,05	43.61[S]	0,08	NO
	100,0%	50.819	5.611	45.202	18.990	7,57	7,57	48.04[S]	0,05	14.00[S]	0,08	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
(X/d)_s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d)_i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N_{Ed,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
M_{Ed,3,s}	
N_{Ed,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
M_{Ed,3,i}	
A_{s,s} A_{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
CS_i CS_s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctgθ	
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Fondazione							Travata: Trave 1-2-3-4					
Trave 1-2	0%	+	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-22.835	30,36	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-17.730	39,10	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-12.628	54,90	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	4.523	93,67	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-7.541	56,18	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	11.280	37,56	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-2.788	NS	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	17.872	23,71	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-	-	739.609	423.687	9.753	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	24.314	28,51	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	30.618	22,64	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
	100%	+	36.735	18,87	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
		-	-	-	739.609	693.306	9.753	0	0	0	2,50	
Trave 2-3	0%	+	-	-	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-36.840	18,69	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-27.180	25,33	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-18.054	19,85	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	1.563	NS	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-9.064	39,55	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	10.011	35,81	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	19.708	18,19	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	31.305	11,45	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.554	358.444	16.340	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	44.438	15,50	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
	100,0 %	+	58.663	11,74	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.554	688.589	16.340	0	0	0	2,50	
Trave 3-4	0%	+	-	-	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-54.310	12,64	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-45.724	15,01	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-37.008	18,55	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	-	-	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
		-	-28.249	12,61	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	-	-	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
		-	-19.471	18,30	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	1.740	NS	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
		-	-11.359	31,37	738.211	356.338	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	9.243	74,27	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-3.319	NS	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	16.678	41,16	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
	100%	+	25.591	26,83	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	738.211	686.484	0	0	0	0	2,50	
Fondazione							Travata: Trave 7-8					
Trave 7-8	0%	+	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
		-	-61.843	11,00	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
		-	-49.235	13,82	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
		-	-37.329	18,23	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	-	-	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Lt} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctg θ
		-	-26.189	13,38	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50
	50,0%	+	4.590	76,33	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50
		-	-16.226	21,59	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50
	62,5%	+	13.234	26,47	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50
		-	-7.075	49,52	740.722	350.343	17.513	0	0	0	2,50
	75,0%	+	20.811	32,70	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
	87,5%	+	27.350	24,88	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
	100%	+	32.848	20,72	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.722	680.489	17.513	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 9-10-11				
Trave 9-10	0%	+	-	-	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-18.430	37,48	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-15.336	45,04	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	25,0%	+	2.514	NS	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-12.111	57,03	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	37,5%	+	7.656	55,00	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
		-	-9.059	46,48	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
	50,0%	+	12.832	32,81	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
		-	-6.165	68,30	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
	62,5%	+	17.844	23,60	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
		-	-3.177	NS	739.216	421.056	7.006	0	0	0	2,50
Trave 10-11	75,0%	+	22.718	30,40	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-78	NS	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	87,5%	+	27.453	25,16	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	100%	+	31.993	21,59	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.216	690.675	7.006	0	0	0	2,50
	0%	+	-	-	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
		-	-35.164	19,62	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
		-	-27.776	24,84	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
		-	-20.497	17,56	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
Trave 10-11	37,5%	+	617	NS	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
		-	-13.551	26,56	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
	50,0%	+	4.754	75,71	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
		-	-6.818	52,79	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
	62,5%	+	9.721	37,03	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
		-	-775	NS	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
	75,0%	+	15.116	23,81	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.613	359.937	16.752	0	0	0	2,50
	87,5%	+	22.862	30,18	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	31.885	21,64	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.613	690.083	16.752	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 1-5-9				
Trave 1-5	0%	+	-	-	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
		-	-39.426	17,48	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
		-	-24.305	28,35	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
		-	-12.940	26,46	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
	37,5%	+	1.495	NS	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
		-	-5.081	67,38	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
	50,0%	+	7.497	45,66	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
	62,5%	+	14.675	23,33	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
Trave 5-9	75,0%	+	23.569	14,52	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.250	342.338	28.172	0	0	0	2,50
	87,5%	+	34.610	19,91	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	47.365	14,55	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.250	688.991	28.172	0	0	0	2,50
	0%	+	-	-	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
		-	-40.010	17,17	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
		-	-32.518	21,13	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
		-	-25.099	14,94	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
Trave 5-9	37,5%	+	-	-	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
		-	-17.923	20,92	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
	50,0%	+	695	NS	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
		-	-11.041	33,97	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
	62,5%	+	6.658	56,33	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
		-	-5.224	71,79	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
	75,0%	+	12.489	30,03	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.043	375.037	5.800	0	0	0	2,50
	87,5%	+	19.002	36,16	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctg θ
		-	-	-	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	26.816	25,62	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
		-	-	-	739.043	687.024	5.800	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 2-6-10				
Trave 2-6	0%	+	-	-	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
		-	-41.058	16,78	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
		-	-27.390	25,15	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
		-	-15.958	21,45	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
	37,5%	+	593	NS	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
		-	-5.923	57,78	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
	50,0%	+	11.304	30,28	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
	62,5%	+	24.933	13,73	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
	75,0%	+	43.040	7,95	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.192	342.243	27.773	0	0	0	2,50
	87,5%	+	66.043	10,43	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	92.290	7,46	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.192	688.895	27.773	0	0	0	2,50
Trave 6-10	0%	+	-	-	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
		-	-78.317	8,76	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
		-	-63.516	10,80	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
		-	-49.356	7,58	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
		-	-36.292	10,31	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	-	-	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
		-	-24.460	15,29	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
		-	-13.760	27,19	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	5.979	62,57	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
		-	-3.937	95,03	738.211	374.114	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	14.065	48,78	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	21.422	32,03	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	738.211	686.102	0	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 4-8				
Trave 4-8	0%	+	-	-	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
		-	-37.881	18,16	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
		-	-24.368	28,22	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
		-	-15.063	23,74	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
	37,5%	+	4.154	86,08	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
		-	-8.487	42,13	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
	50,0%	+	8.962	39,90	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
		-	-3.153	NS	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
	62,5%	+	14.075	25,41	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
	75,0%	+	20.245	17,66	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.840	357.595	32.288	0	0	0	2,50
	87,5%	+	27.506	25,00	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	37.748	18,22	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.840	687.740	32.288	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 7-11				
Trave 7-11	0%	+	-	-	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
		-	-77.247	8,83	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
		-	-58.544	11,65	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
		-	-41.517	8,91	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
		-	-26.361	14,04	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
	50,0%	+	5.208	71,05	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
		-	-12.998	28,47	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
	62,5%	+	14.108	26,23	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
		-	-1.194	NS	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
	75,0%	+	21.920	16,88	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.245	370.030	28.140	0	0	0	2,50
	87,5%	+	28.828	23,66	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	34.924	19,53	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50
		-	-	-	742.245	682.018	28.140	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,Y} ^(+/-)	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
CS ^(+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾ " e "V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾ " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
Ctg θ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _t
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3-4					
Trave 1-2	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	2,26	NO
Trave 2-3	0%	2.372	1,94	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	25,0%	2.372	1,94	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	50,0%	2.372	1,94	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	75,0%	2.372	1,94	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	100,0 %	2.372	3,88	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	4,52	NO
Trave 3-4	0%	3.431	2,68	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	4,52	NO
	25,0%	3.431	1,34	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	50,0%	3.431	1,34	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	75,0%	3.431	1,34	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	100%	3.431	1,34	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 7-8					
Trave 7-8	0%	6.446	1,43	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0017	4,52	NO
	25,0%	6.446	1,43	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0017	4,52	NO
	50,0%	6.446	1,43	94.878	10.955	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0017	4,52	NO
	75,0%	6.446	1,43	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0017	4,52	NO
	100%	6.446	1,43	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0017	4,52	NO
Fondazione								Travata: Trave 9-10-11					
Trave 9-10	0%	1.323	3,48	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	25,0%	1.323	3,48	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	50,0%	1.323	3,48	94.878	41.395	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	75,0%	1.323	3,48	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	2,26	NO
	100%	1.323	6,96	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0003	4,52	NO
Trave 10-11	0%	1.621	5,68	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0004	4,52	NO
	25,0%	1.621	2,84	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0004	2,26	NO
	50,0%	1.621	2,84	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0004	2,26	NO
	75,0%	1.621	2,84	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0004	2,26	NO
	100,0 %	1.621	2,84	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0004	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 1-5-9					
Trave 1-5	0%	2.170	2,12	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	25,0%	2.170	1,22	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	50,0%	2.170	1,22	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	75,0%	2.170	1,22	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	100,0 %	2.170	4,24	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	4,52	NO
Trave 5-9	0%	3.159	2,91	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0008	4,52	NO
	25,0%	3.159	1,46	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0008	2,26	NO
	50,0%	3.159	1,46	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0008	2,26	NO
	75,0%	3.159	1,46	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0008	2,26	NO
	100,0 %	3.159	1,46	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0008	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 2-6-10					
Trave 2-6	0%	2.218	2,08	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	25,0%	2.218	1,20	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	50,0%	2.218	1,20	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	75,0%	2.218	1,20	94.878	2.653	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	2,26	NO
	100,0 %	2.218	4,15	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0006	4,52	NO
Trave 6-10	0%	3.623	2,54	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	4,52	NO
	25,0%	3.623	1,27	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	50,0%	3.623	1,27	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	75,0%	3.623	1,27	94.878	20.087	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
	100,0 %	3.623	1,27	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0009	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 4-8					
Trave 4-8	0%	2.799	1,64	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0007	2,26	NO
	25,0%	2.799	1,64	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0007	2,26	NO
	50,0%	2.799	1,64	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0007	2,26	NO
	75,0%	2.799	1,64	94.878	10.955	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0007	2,26	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg Θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
	100,0 %	2.799	1,64	94.878	176.991	4.603	2,50	3.000	195.000	100	0,0007	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 7-11					
Trave 7-11	0%	5.677	1,62	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0015	4,52	NO
	25,0%	5.677	1,62	94.878	20.087	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0015	4,52	NO
	50,0%	5.677	1,62	94.878	20.087	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0015	4,52	NO
	75,0%	5.677	1,62	94.878	20.087	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0015	4,52	NO
	100,0 %	5.677	1,62	94.878	176.991	9.205	2,50	3.000	195.000	100	0,0015	4,52	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
P _e	Perimetro esterno in asse alle barre.
B _e	Area racchiusa da P _e .
H _s	Spessore della sezione convenzionale resistente.
A _{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Fondazione									Travata: Trave 1-2-3-4								
Trave: Trave 1-2																	
0%	RAR	0,183	14,94	29.855	-4.929	-	81.43	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,102	11,21	17.062	-2.681	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,175	14,94	29.855	7.131	-	85.31	SI	RAR	1,430	360,00	19.868	7.574	-	NS	SI	
	QPR	0,121	11,21	17.062	5.614	-	92.40	SI									
50,0%	RAR	0,206	14,94	29.855	9.358	-	72.60	SI	RAR	1,594	360,00	19.868	8.140	-	NS	SI	
	QPR	0,134	11,21	17.062	6.557	-	83.47	SI									
75,0%	RAR	0,111	14,94	29.855	2.457	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,051	11,21	17.062	474	-	NS	SI									
100%	RAR	0,377	14,94	19.868	-17.381	-	39.59	SI	RAR	1,981	360,00	19.868	-17.381	-	NS	SI	
	QPR	0,278	11,21	17.062	-12.472	-	40.36	SI									
Trave: Trave 2-3																	
0%	RAR	0,319	14,94	28.842	-13.164	-	46.78	SI	RAR	0,996	360,00	28.842	-13.164	-	NS	SI	
	QPR	0,248	11,21	25.138	-9.862	-	45.20	SI									
25,0%	RAR	0,320	14,94	38.348	16.056	-	46.71	SI	RAR	3,283	360,00	28.842	15.152	-	NS	SI	
	QPR	0,233	11,21	25.138	12.255	-	47.99	SI									
50,0%	RAR	0,372	14,94	38.348	19.880	-	40.11	SI	RAR	4,739	360,00	28.842	20.169	-	75.96	SI	
	QPR	0,287	11,21	25.138	16.158	-	39.01	SI									
75,0%	RAR	0,108	14,94	38.348	680	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,070	11,21	25.138	359	-	NS	SI									
100,0%	RAR	1,033	14,94	28.842	-50.855	-	14.46	SI	RAR	6,868	360,00	28.842	-50.855	-	52.42	SI	
	QPR	0,820	11,21	25.138	-40.107	-	13.66	SI									
Trave: Trave 3-4																	
0%	RAR	0,661	14,94	-9.501	-36.143	-	22.61	SI	RAR	5,977	360,00	-9.501	-36.143	-	60.22	SI	
	QPR	0,519	11,21	-5.549	-28.147	-	21.58	SI									
25,0%	RAR	0,168	14,94	-9.501	-8.929	-	88.75	SI	RAR	1,910	360,00	-9.501	-8.929	-	NS	SI	
	QPR	0,127	11,21	-5.549	-6.548	-	88.15	SI									
50,0%	RAR	0,093	14,94	-2.071	7.139	-	NS	SI	RAR	2,279	360,00	-9.501	6.585	-	NS	SI	
	QPR	0,063	11,21	-5.549	5.600	-	NS	SI									
75,0%	RAR	0,123	14,94	-9.501	10.685	-	NS	SI	RAR	3,469	360,00	-9.501	10.685	-	NS	SI	
	QPR	0,102	11,21	-5.549	8.455	-	NS	SI									
100%	RAR	0,024	14,94	-9.501	3.530	-	NS	SI	RAR	1,392	360,00	-9.501	3.530	-	NS	SI	
	QPR	0,014	11,21	-5.549	2.068	-	NS	SI									
Fondazione									Travata: Trave 7-8								
Trave: Trave 7-8																	
0%	RAR	0,691	14,94	33.922	-27.932	-	21.62	SI	RAR	3,513	360,00	33.922	-27.932	-	NS	SI	
	QPR	0,541	11,21	27.818	-21.720	-	20.71	SI									
25,0%	RAR	0,100	14,94	33.922	940	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,087	11,21	27.818	1.086	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,265	14,94	33.922	12.916	-	56.33	SI	RAR	2,437	360,00	33.922	12.916	-	NS	SI	
	QPR	0,216	11,21	27.818	10.465	-	51.93	SI									
75,0%	RAR	0,240	14,94	33.922	11.105	-	62.17	SI	RAR	1,918	360,00	32.370	10.920	-	NS	SI	
	QPR	0,192	11,21	27.818	8.725	-	58.41	SI									
100%	RAR	0,124	14,94	33.922	-1.685	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,116	11,21	27.818	-2.059	-	96.41	SI									
Fondazione									Travata: Trave 9-10-11								
Trave: Trave 9-10																	
0%	RAR	0,117	14,94	18.140	-3.251	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,060	11,21	11.194	-1.449	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,108	14,94	18.140	4.429	-	NS	SI	RAR	1,075	360,00	12.642	5.387	-	NS	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
50,0%	QPR	0,085	11,21	11.194	4.089	-	NS	SI									
	RAR	0,129	14,94	18.140	5.942	-	NS	SI	RAR	1,098	360,00	12.642	5.467	-	NS	SI	
	QPR	0,091	11,21	11.194	4.526	-	NS	SI									
75,0%	RAR	0,068	14,94	18.140	1.529	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,029	11,21	11.194	19	-	NS	SI									
100%	RAR	0,271	14,94	12.642	-12.720	-	55.03	SI	RAR	1,519	360,00	12.642	-12.720	-	NS	SI	
	QPR	0,205	11,21	11.194	-9.390	-	54.67	SI									
Trave: Trave 10-11																	
0%	RAR	0,457	14,94	29.868	-20.321	-	32.67	SI	RAR	2,074	360,00	29.868	-20.321	-	NS	SI	
	QPR	0,355	11,21	25.340	-15.518	-	31.53	SI									
25,0%	RAR	0,177	14,94	37.644	5.823	-	84.30	SI	RAR	0,234	360,00	37.644	5.823	-	NS	SI	
	QPR	0,118	11,21	25.340	3.860	-	94.58	SI									
50,0%	RAR	0,295	14,94	37.644	14.355	-	50.71	SI	RAR	2,711	360,00	37.644	14.355	-	NS	SI	
	QPR	0,213	11,21	25.340	10.736	-	52.58	SI									
75,0%	RAR	0,206	14,94	37.644	7.900	-	72.59	SI	RAR	1,030	360,00	29.868	7.529	-	NS	SI	
	QPR	0,147	11,21	25.340	5.942	-	76.16	SI									
100,0%	RAR	0,451	14,94	37.644	-16.400	-	33.10	SI	RAR	1,377	360,00	37.644	-16.400	-	NS	SI	
	QPR	0,326	11,21	25.340	-12.071	-	34.36	SI									
Fondazione																	
Travata: Trave 1-5-9																	
0%	RAR	0,470	14,94	64.811	-14.001	-	31.81	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,346	11,21	47.586	-10.337	-	32.38	SI									
25,0%	RAR	0,448	14,94	64.811	20.432	-	33.32	SI	RAR	3,424	360,00	64.811	20.432	-	NS	SI	
	QPR	0,334	11,21	47.586	15.372	-	33.52	SI									
50,0%	RAR	0,493	14,94	64.811	23.683	-	30.30	SI	RAR	4,368	360,00	64.811	23.683	-	82.42	SI	
	QPR	0,371	11,21	47.586	18.048	-	30.19	SI									
75,0%	RAR	0,220	14,94	64.811	3.815	-	68.01	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,161	11,21	47.586	2.806	-	69.44	SI									
100,0%	RAR	1,030	14,94	64.811	-46.109	-	14.49	SI	RAR	4,937	360,00	59.891	-45.745	-	72.92	SI	
	QPR	0,809	11,21	47.586	-36.631	-	13.84	SI									
Trave: Trave 5-9																	
0%	RAR	0,539	14,94	8.609	-27.362	-	27.73	SI	RAR	3,948	360,00	8.609	-27.362	-	91.19	SI	
	QPR	0,440	11,21	7.560	-22.286	-	25.45	SI									
25,0%	RAR	0,072	14,94	8.609	-2.315	-	NS	SI	RAR	0,067	360,00	8.609	-2.315	-	NS	SI	
	QPR	0,060	11,21	7.560	-1.882	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,158	14,94	11.133	9.376	-	94.72	SI	RAR	2,336	360,00	8.609	9.195	-	NS	SI	
	QPR	0,123	11,21	7.560	7.543	-	90.88	SI									
75,0%	RAR	0,138	14,94	8.609	8.411	-	NS	SI	RAR	2,109	360,00	8.609	8.411	-	NS	SI	
	QPR	0,115	11,21	7.560	6.964	-	97.16	SI									
100,0%	RAR	0,142	14,94	11.133	-5.251	-	NS	SI	RAR	0,476	360,00	11.133	-5.251	-	NS	SI	
	QPR	0,090	11,21	7.560	-3.256	-	NS	SI									
Fondazione																	
Travata: Trave 2-6-10																	
0%	RAR	0,348	14,94	51.138	-10.010	-	42.92	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,321	11,21	43.417	-9.675	-	34.91	SI									
25,0%	RAR	0,555	14,94	51.138	30.766	-	26.90	SI	RAR	6,953	360,00	51.138	30.766	-	51.77	SI	
	QPR	0,445	11,21	43.417	24.237	-	25.15	SI									
50,0%	RAR	0,608	14,94	51.138	34.603	-	24.57	SI	RAR	8,067	360,00	51.138	34.603	-	44.62	SI	
	QPR	0,495	11,21	43.417	27.802	-	22.65	SI									
75,0%	RAR	0,187	14,94	51.138	-2.546	-	79.94	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,137	11,21	43.417	-1.178	-	81.53	SI									
100,0%	RAR	2,126	14,94	51.138	-105.75 2	-	7.02	SI	RAR	14,604	360,00	51.138	-105.75 2	-	24.65	SI	
	QPR	1,654	11,21	43.417	-81.838	-	6.77	SI									
Trave: Trave 6-10																	
0%	RAR	1,486	14,94	-12.872	-80.167	-	10.05	SI	RAR	12,958	360,00	-12.872	-80.167	-	27.78	SI	
	QPR	1,150	11,21	-7.056	-61.678	-	9.74	SI									
25,0%	RAR	0,377	14,94	-12.872	-18.994	-	39.62	SI	RAR	3,779	360,00	-12.872	-18.994	-	95.25	SI	
	QPR	0,282	11,21	-7.056	-13.896	-	39.74	SI									
50,0%	RAR	0,158	14,94	-9.070	13.216	-	94.28	SI	RAR	4,525	360,00	-12.872	13.871	-	79.56	SI	
	QPR	0,140	11,21	-7.056	11.506	-	79.96	SI									
75,0%	RAR	0,296	14,94	-12.872	23.951	-	50.41	SI	RAR	7,451	360,00	-12.872	23.951	-	48.31	SI	
	QPR	0,238	11,21	-7.056	18.601	-	47.13	SI									
100,0%	RAR	0,183	14,94	-12.872	15.746	-	81.43	SI	RAR	5,069	360,00	-12.872	15.746	-	71.01	SI	
	QPR	0,128	11,21	-7.056	10.600	-	87.77	SI									
Fondazione																	
Travata: Trave 4-8																	
0%	RAR	0,542	14,94	70.098	-16.713	-	27.57	SI	RAR	0,175	360,00	70.098	-16.713	-	NS	SI	
	QPR	0,393	11,21	52.541	-11.944	-	28.47	SI									
25,0%	RAR	0,399	14,94	70.098	15.839	-	37.46	SI	RAR	2,075	360,00	66.500	16.009	-	NS	SI	
	QPR	0,309	11,21	52.541	12.581	-	36.30	SI									
50,0%	RAR	0,469	14,94	70.098	20.944	-	31.85	SI	RAR	3,368	360,00	70.098	20.944	-	NS	SI	
	QPR	0,354	11,21	52.541	15.859	-	31.67	SI									
75,0%	RAR	0,287	14,94	70.098	7.725	-	52.03	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,207	11,21	52.541	5.171	-	54.21	SI									
100,0%	RAR	0,791	14,94	70.098	-28.251	-	18.88	SI	RAR	2,325	360,00	66.500	-28.351	-	NS	SI	
	QPR	0,620	11,21	52.541	-22.450	-	18.06	SI									
Fondazione																	
Travata: Trave 7-11																	
0%	RAR	1,084	14,94	60.648	-42.961	-	13.77	SI	RAR	5,075	360,00	60.648	-42.961	-	70.93	SI	
	QPR	0,852	11,21	48.010	-33.712	-	13.15	SI									
25,0%	RAR	0,230	14,94	60.648	5.345	-	64.96	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,183	11,21	48.010	4.332	-	61.08	SI									

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
50,0%	RAR	0,465	14,94	60.648	22.417	-	32.13	SI	RAR	4,161	360,00	60.648	22.417	-	86.51	SI
	QPR	0,368	11,21	48.010	17.757	-	30.43	SI								
75,0%	RAR	0,377	14,94	60.648	16.014	-	39.65	SI	RAR	2,452	360,00	58.752	16.277	-	NS	SI
	QPR	0,297	11,21	48.010	12.582	-	37.73	SI								
100,0%	RAR	0,330	14,94	60.648	-8.019	-	45.32	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,268	11,21	48.010	-6.688	-	41.76	SI								

LEGENDA:

%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

FRC Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.

CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc}≤σ_{cd,amm} ; σ_{at}≤σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc}>σ_{cd,amm} ; σ_{at}>σ_{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3-4						
Trave: Trave 1-2								AA= PCA						
0%	FRQ	19.520	-3.223	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	-2.681	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	16.107	2.953	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	2.415	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	16.107	6.112	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	5.614	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	16.107	7.352	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	6.980	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	16.107	6.712	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	6.557	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	19.520	4.875	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	4.382	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	19.520	998	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	474	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	16.107	-6.251	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	-5.148	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	16.107	-14.216	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	17.062	-12.472	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Trave: Trave 2-3								AA= PCA						
0%	FRQ	24.456	-11.188	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	-9.862	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	27.575	4.041	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	3.519	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	24.456	12.746	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	12.255	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	24.456	17.362	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	16.482	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	24.456	17.080	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	16.158	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	24.456	11.573	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	10.974	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	25.138	359	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	359	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	24.456	-17.698	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	-16.425	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	24.456	-43.005	-	0,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	25.138	-40.107	-	0,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Trave: Trave 3-4								AA= PCA						
0%	FRQ	-7.579	-30.840	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	-28.147	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-7.579	-17.926	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	-16.159	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-7.579	-7.539	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	-6.548	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-4.288	1.035	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	698	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-7.579	5.728	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	5.600	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-7.579	8.670	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	8.182	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-7.579	9.179	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	8.455	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-7.579	7.266	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-5.549	6.423	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
100%	FRQ	-7.579	2.919	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-5.549	2.068	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 7-8					
Trave: Trave 7-8								AA= PCA					
0%	FRQ	29.395	-23.247	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	-21.720	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	29.395	-9.105	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	-8.491	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	27.818	1.086	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	1.086	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	29.395	7.735	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	7.305	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	29.395	11.095	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	10.465	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	29.395	11.508	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	10.849	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	29.395	9.274	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	8.725	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	29.395	4.672	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	4.341	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	27.818	-2.059	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.818	-2.059	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 9-10-11					
Trave: Trave 9-10								AA= PCA					
0%	FRQ	12.537	-1.908	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	-1.449	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	10.649	2.457	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	1.971	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	10.649	4.524	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	4.089	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	10.649	5.248	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	4.932	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	10.649	4.657	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	4.526	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	12.537	3.193	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	2.886	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	10.649	-438	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	19	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	10.649	-4.938	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	-4.073	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	10.649	-10.744	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	11.194	-9.390	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 10-11								AA= PCA					
0%	FRQ	25.109	-16.924	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	-15.518	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	25.109	-4.814	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	-4.153	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	27.475	4.233	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	3.860	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	25.109	8.958	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	8.760	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	25.109	11.100	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	10.736	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	25.109	10.227	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	9.839	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	25.109	6.230	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	5.942	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	25.340	-1.237	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	-1.237	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	25.109	-12.307	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	25.340	-12.071	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 1-5-9					
Trave: Trave 1-5								AA= PCA					
0%	FRQ	49.825	-10.842	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	-10.337	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	49.503	6.530	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	6.197	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	49.503	16.077	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	15.372	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	49.503	19.817	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	18.963	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	49.503	18.860	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	18.048	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	49.503	13.430	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	12.862	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	47.586	2.806	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	2.806	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	49.503	-14.009	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	-13.276	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	49.503	-38.565	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	47.586	-36.631	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 5-9								AA= PCA					
0%	FRQ	7.394	-23.709	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	-22.286	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
12,5%	FRQ	7.394	-11.403	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	-10.645	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	7.394	-2.131	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	-1.882	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	7.394	4.248	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	4.137	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	7.394	7.876	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	7.543	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	7.394	8.889	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	8.466	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	7.394	7.355	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	6.964	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	7.394	3.306	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	3.067	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	8.213	-3.580	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	7.560	-3.256	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 2-6-10					
Trave: Trave 2-6								AA= PCA					
0%	FRQ	43.417	-9.675	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	-9.675	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	45.143	12.747	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	11.688	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	45.143	25.972	-	0,44	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	24.237	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	45.143	31.468	-	0,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	29.468	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	45.143	29.625	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	27.802	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	45.143	19.398	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	18.311	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	45.143	-1.586	-	-0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	-1.178	-	-0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	45.143	-36.536	-	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	-33.624	-	0,35	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	45.143	-88.479	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	43.417	-81.838	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 6-10								AA= PCA					
0%	FRQ	-8.923	-66.960	-	0,85	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	-61.678	-	0,78	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-8.923	-37.926	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	-34.760	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-8.923	-15.404	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	-13.896	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-6.769	1.431	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	1.347	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-8.923	12.125	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	11.506	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-8.923	18.299	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	17.103	-	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-8.923	20.118	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	18.601	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-8.923	17.981	-	0,41	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	16.353	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-8.923	12.162	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-7.056	10.600	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 4-8					
Trave: Trave 4-8								AA= PCA					
0%	FRQ	54.646	-12.616	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	-11.944	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	55.025	4.231	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	3.832	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	55.025	13.357	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	12.581	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	55.025	17.031	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	16.162	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	55.025	16.622	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	15.859	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	54.646	12.820	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	12.252	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	54.646	5.574	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	5.171	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	55.025	-6.611	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	-6.088	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	55.025	-23.755	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	52.541	-22.450	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 7-11					
Trave: Trave 7-11								AA= PCA					
0%	FRQ	51.069	-35.902	-	0,36	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	48.010	-33.712	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	48.783	-11.575	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	48.010	-11.204	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	51.069	4.710	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	48.010	4.332	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	51.069	14.670	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
% _{LLI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]			
50,0%	QPR	48.010	13.720	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
	FRQ	51.069	18.907	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	48.010	17.757	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	51.069	18.225	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	48.010	17.176	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	51.069	13.291	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	48.010	12.582	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	48.783	4.791	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	48.010	4.484	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	48.010	-6.688	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	48.010	-6.688	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
% _{LLI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
σ _t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε _{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
A _e	Deformazione media nel calcestruzzo.
Δ _{sm}	Area efficace del calcestruzzo teso.
W _d	Distanza media tra le fessure.
W _{amm}	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
CS	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
Verificato	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0). [SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																	
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f	
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ				
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Trave 10-11	7,06	4,53	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,51	1,56	0,88	1,00	5,14	0,00	0,039	0,273	NO	
Trave 9-10	7,21	2,76	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,61	1,61	0,83	1,00	5,14	0,00	0,039	0,284	NO	
Trave 3-4	3,59	2,67	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,66	1,61	0,76	1,00	5,14	0,00	0,079	0,285	NO	
Trave 1-2	5,09	2,76	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,60	1,58	0,80	1,00	5,14	0,00	0,055	0,279	NO	
Trave 2-3	5,18	4,53	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,49	1,53	0,86	1,00	5,14	0,00	0,052	0,268	NO	
Trave 5-9	5,68	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,59	1,60	0,85	1,00	5,14	0,00	0,050	0,282	NO	
Trave 1-5	7,31	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,47	1,55	0,91	1,00	5,14	0,00	0,037	0,271	NO	
Trave 4-8	6,68	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,46	1,53	0,91	1,00	5,14	0,00	0,040	0,268	NO	
Trave 7-11	4,22	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,56	1,57	0,84	1,00	5,14	0,00	0,065	0,276	NO	
Trave 7-8	3,44	2,67	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,65	1,62	0,78	1,00	5,14	0,00	0,083	0,285	NO	
Trave 6-10	2,93	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,69	1,65	0,77	1,00	5,14	0,00	0,099	0,291	NO	
Trave 2-6	4,59	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,52	1,56	0,88	1,00	5,14	0,00	0,060	0,274	NO	

LEGENDA:

Id _{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L _{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R _{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z _{P.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z _{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q _{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q _{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																	
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f	
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ				
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]		

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
		per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c		N _γ								
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm²]	[N/mm²]	
Trave 10-11	13,76	4,53	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,42	1,52	0,82	1,00	5,14	0,00	0,025	0,339	NO
Trave 9-10	13,63	2,76	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,52	1,58	0,77	1,00	5,14	0,00	0,026	0,353	NO
Trave 3-4	7,48	2,67	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,57	1,58	0,72	1,00	5,14	0,00	0,048	0,356	NO
Trave 1-2	11,05	2,76	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,49	1,55	0,77	1,00	5,14	0,00	0,031	0,347	NO
Trave 2-3	10,34	4,53	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,41	1,51	0,81	1,00	5,14	0,00	0,033	0,337	NO
Trave 5-9	11,10	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,49	1,56	0,79	1,00	5,14	0,00	0,031	0,349	NO
Trave 1-5	13,72	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,39	1,51	0,85	1,00	5,14	0,00	0,025	0,337	NO
Trave 4-8	12,15	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,38	1,50	0,85	1,00	5,14	0,00	0,028	0,335	NO
Trave 7-11	8,65	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,47	1,55	0,79	1,00	5,14	0,00	0,040	0,346	NO
Trave 7-8	7,16	2,67	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,56	1,59	0,74	1,00	5,14	0,00	0,050	0,356	NO
Trave 6-10	6,52	3,62	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,58	1,60	0,73	1,00	5,14	0,00	0,055	0,359	NO
Trave 2-6	9,80	5,77	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,42	1,53	0,83	1,00	5,14	0,00	0,035	0,341	NO

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{P.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Comune di Capaccio Paestum
Provincia di Salerno

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO:

COMMITTENTE:

Il Progettista

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

INDICE

Tomo 1 di 1

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
MATERIALI LEGNO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	3
TERRENI	pag.	3
SEZIONI ASTE	pag.	3
SEZIONI ASTE LEGNO	pag.	3
ANALISI CARICHI	pag.	4
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	4
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	5
COMBINAZIONI SISMICHE	pag.	5
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	6
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	6
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	7
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO	pag.	7
	pag.	7
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	8
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	8
LIVELLI O PIANI	pag.	10
NODI	pag.	10
TRAVI IN ELEVAZIONE	pag.	11
TRAVI DI FONDAZIONE	pag.	12
PILASTRI	pag.	12
SOLAI E BALCONI	pag.	13
NODI - CALCOLO DEI SOLAI	pag.	13
SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO	pag.	14
CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)	pag.	14
CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)	pag.	14
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	19
CARICHI SUI PILASTRI	pag.	22
CARICHI SUI SOLAI	pag.	22
NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	23
NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	24
NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	25
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	25
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	27
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	28
TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	29
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	30
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	31
PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	31
PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD	pag.	32

<u>SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	32
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	32
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	33
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	33
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	34
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)</u>	pag.	34
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)</u>	pag.	34
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	35
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	36
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	38
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	39
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	41
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	42
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	46
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	46
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	47
<u>Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	47
<u>Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	48
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	49
<u>DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)</u>	pag.	49
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	50
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	50
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU</u>	pag.	51
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	51
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	52
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD</u>	pag.	53
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA (Elevazione)</u>	pag.	54
<u>TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)</u>	pag.	55
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	55
<u>EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)</u>	pag.	56
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	56
<u>SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	56
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	57
<u>Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	58
<u>Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	58
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)</u>	pag.	59
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)</u>	pag.	59
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	59
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	60
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	62
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	64
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	66
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	67
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	68

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)	pag.	70
VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)	pag.	71

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Capaccio Paestum
Provincia	Salerno
Oggetto	
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 17/01/2018
Calcolo semplificato per siti a bassa sismicità (§ 7.0)	-
Analisi sismica	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato															
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erid}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	f _{cd}	f _{ctd}	f _{cfm}	N	n Ac
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Cls C25/30_B450C - (C25/30)															
001	25.000	0,000010	31.447	13.103	60	P	30,00	-	0,85	1,50	14,11	1,19	3,07	15	002

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C_{Erid}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E·C _{Erid}].
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
R_{ck}	Resistenza caratteristica cubica.
R_{cm}	Resistenza media cubica.
%R_{ck}	Percentuale di riduzione della R _{ck}
γ_c	Coefficiente parziale di sicurezza del materiale.
f_{cd}	Resistenza di calcolo a compressione.
f_{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione.
f_{cfm}	Resistenza media a trazione per flessione.
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

Caratteristiche acciaio																	
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	f _{yk,1} / f _{yk,2}	f _{tk,1} / f _{tk,2}	f _{yd,1} / f _{yd,2}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7}	N _{Cnt}	C _{nt}
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]								
Acciaio B450C - (B450C)																	
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	P	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-	-
						-		-									

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
α_{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
f_{tk,1}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{tk,2}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
γ_{M3,SLV}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
γ_{M3,SLE}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza per precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - N _{Cnt} = con serraggio NON controllato; C _{nt} = con serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.
f_{yk,1}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yk,2}	Resistenza caratteristica allo snervamento (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
f_{yd,1}	Resistenza di calcolo (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yd,2}	Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm < t ≤ 80 mm).
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.

MATERIALI LEGNO

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k [N/m ³]	γ _{mean} [N/m ³]	G _{mean} [N/mm ²]	Stz	f _{m,k} [N/mm ²]	f _{v,k} [N/mm ²]	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i} [1/°C]	E _{i,05} [N/mm ²]	G _{i,05} [N/mm ²]	E _{i,mean} [N/mm ²]	f _{c,i,k} [N/mm ²]	f _{t,i,k} [N/mm ²]
LM C14 - (C14)																	
003	M	2.900	3.500	440	P	14,00	3,000	1,50	1,00	0,2	0	0,000004	4.700	295	7.000	16,00	8,00
											90	0.000058	-	-	230	2,00	0.40

LEGENDA:

N_{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
Tp	Tipologia ai fini del calcolo di KMOD (Tab. 4.4.IV DM 17/01/2018): [M/L] = Legno massiccio o lamellare.
γ_k	Peso specifico.
γ_{mean}	Peso specifico medio.
G_{mean}	Modulo elastico tangenziale.

Caratteristiche Legno																	
N _{id}	Tp	γ _k	γ _{mean}	G _{mean}	Stz	f _{m,k}	f _{v,k}	γ _M	γ _{M,e}	β _c	Dir	α _{T, i}	E _{i,05}	G _{i,05}	E _{i,mean}	f _{c,i,k}	f _{t,i,k}
		[N/m ²]	[N/m ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]					[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).																
f _{m,k}	Resistenza a Flessione.																
f _{v,k}	Resistenza a taglio.																
γ _M	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni fondamentali. (*) = per produzioni continuative, soggette a controllo continuativo del materiale.																
γ _{M,e}	Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni eccezionali.																
β _c	Coefficiente di imperfezione per la verifica di instabilità.																
Dir	Direzione: [0] = parallelo alle fibre, [90] = perpendicolare alle fibre.																
α _{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.																
E _{i,05}	Modulo elastico normale caratteristico [i = (0, 90)]																
G _{i,05}	Modulo elastico tangenziale caratteristico [i = (0, 90)].																
E _{i,mean}	Modulo elastico normale medio [i = (0, 90)].																
f _{c,i,k}	Resistenza caratteristica a compressione [i = (0, 90)]																
f _{t,i,k}	Resistenza caratteristica a trazione [i = (0, 90)].																

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali			
Materiale	SL	Tensione di verifica	σ _{d,amm} [N/mm ²]
Cls C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

SL Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.
σ_{d,amm} Tensione ammissibile per la verifica.





TERRENI

Terreni										
N _{TRN}	γ _T	K1			φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}
		K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}						
	[N/m ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Argilla limosa/sabbiosa										
T001	19.400	60	60	300	25	0,070	0,013	60	1	0,000

LEGENDA:

N_{TRN} Numero identificativo del terreno.
γ_T Peso specifico del terreno.
K1 Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K_{1X}), Y (K_{1Y}), e Z (K_{1Z}).
φ Angolo di attrito del terreno.
c_u Coesione non drenata.
c' Coesione efficace.
E_d Modulo edometrico.
E_{cu} Modulo elastico in condizione non drenate.
A_{S-B} Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔθI _{pr}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	
001		30x40	30	40	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.200	1.000	1.000	160.000	193.644	90.000	0	
002		40x20	40	20	-	-	-	-	-	-	-	-	4	800	667	667	26.667	73.280	106.667	0	
003		TR-80/30x80	80	80	30	55	25	25	-	25	-	-	10	3.650	3.171	2.385	1.966.680	829.844	1.190.417	0	
		/25																			
005		30x30	30	30	-	-	-	-	-	-	-	-	4	900	750	750	67.500	113.886	67.500	0	

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della sezione.
Tp Tipo di sezione.
Label Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.
B Base/Diametro/Raggio.
H Altezza/Lato/Altezza di colmo.
Sp_w Spessore anima.
L_w Lunghezza anima.
Sp_{f,0} Spessore ala 0.
L_{f,0} Lunghezza ala 0.
Sp_{f,1} Spessore ala 1.
L_{f,1} Lunghezza ala 1.
L_{f,2} Lunghezza ala 2.
L_{f,3} Lunghezza ala 3.
v Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.
A Area della sezione.
ΔΘ_{I_{pr}} Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.
Inerzia Inerzie della sezione rispetto agli assi.

SEZIONI ASTE LEGNO

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				Δθ _{I_{pr}}
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]			
004	■	16x20(L)	16	20	-	-	-	-	-	-	-	-	4	320	267	267	10.667	14.012	6.827	0	0,00

LEGENDA:

Sezioni aste																				
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni							v	A	Area per Taglio		Inerzia				ΔΘI _{pr}		
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}			L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}	A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X		I _T	I _Y
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
N _{id}	Numero identificativo della sezione.																			
Tp	Tipo di sezione.																			
Label	Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.																			
B	Base/Diametro/Raggio.																			
H	Altezza/Lato/Altezza di colmo.																			
Sp _w	Spessore anima.																			
L _w	Lunghezza anima.																			
Sp _{f,0}	Spessore ala 0.																			
L _{f,0}	Lunghezza ala 0.																			
Sp _{f,1}	Spessore ala 1.																			
L _{f,1}	Lunghezza ala 1.																			
L _{f,2}	Lunghezza ala 2.																			
L _{f,3}	Lunghezza ala 3.																			
v	Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.																			
A	Area della sezione.																			
ΔΘI _{pr}	Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.																			
Inerzia	Inerzie della sezione rispetto agli assi.																			

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanentente NON Strutturale	Sovraccarico Accidentale	Carico		
				Descrizione	PP			Descrizione	PNS	Descrizione
										[N/m ²]
001	S	Doppia fodera 30cm (12+8)	Carico Permanente	Fodera esterna (12 cm) e fodera interna (8 cm)	1.600	Intonaco interno, intonaco esterno, isolante poliuretano espanso	740		0	0
002	S	LatCem Uffici pub. H20	Uffici	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 20 cm (16+4)	2.800	Pavimento e sottofondo, incidenza dei tramezzi e intonaco inferiore	2.360	Uffici aperti al pubblico (Cat. B2 – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	3.000	0
003	S	Copertura in Legno	Coperture accessibili solo per manutenzione	Orditura secondaria e tavolato in legno	300	Manto di tegole e coibentazione	600	Coperture e sottotetti accessibili per sola manutenzione (Cat. H – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	500	718

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo dell'analisi di carico.
T. C. Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
PP, PNS, SA Valori, rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente NON strutturale, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "T.C." ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "PNS" e "SA", sono espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.

TIPOLOGIE DI CARICO

Tipologie di carico							
N _{id}	Descrizione	F+E	+ / - F	CDC	ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Uffici	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Coperture accessibili solo per manutenzione	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0005	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0006	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N_{id} Numero identificativo della Tipologia di Carico.
F+E Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.
+/- F Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
CDC Indica la classe di durata del carico.
NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.
ψ₀ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).
ψ₁ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).
ψ₂ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00
03	1,00	0,80	0,00	0,00	0,75
04	1,00	0,80	1,05	0,00	0,00
05	1,00	0,80	1,05	0,00	0,75
06	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
07	1,00	1,50	0,00	0,00	0,75
08	1,00	1,50	1,05	0,00	0,00

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
09	1,00	1,50	1,05	0,00	0,75
10	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00
11	1,00	0,80	1,50	0,00	0,75
12	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
13	1,00	1,50	1,50	0,00	0,75
14	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00
15	1,00	0,80	0,00	1,50	0,75
16	1,00	0,80	1,05	1,50	0,00
17	1,00	0,80	1,05	1,50	0,75
18	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
19	1,00	1,50	0,00	1,50	0,75
20	1,00	1,50	1,05	1,50	0,00
21	1,00	1,50	1,05	1,50	0,75
22	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50
23	1,00	0,80	1,05	0,00	1,50
24	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
25	1,00	1,50	1,05	0,00	1,50
26	1,30	0,00	0,00	0,00	0,00
27	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00
28	1,30	0,80	0,00	0,00	0,75
29	1,30	0,80	1,05	0,00	0,00
30	1,30	0,80	1,05	0,00	0,75
31	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
32	1,30	1,50	0,00	0,00	0,75
33	1,30	1,50	1,05	0,00	0,00
34	1,30	1,50	1,05	0,00	0,75
35	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00
36	1,30	0,80	1,50	0,00	0,75
37	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
38	1,30	1,50	1,50	0,00	0,75
39	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00
40	1,30	0,80	0,00	1,50	0,75
41	1,30	0,80	1,05	1,50	0,00
42	1,30	0,80	1,05	1,50	0,75
43	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
44	1,30	1,50	0,00	1,50	0,75
45	1,30	1,50	1,05	1,50	0,00
46	1,30	1,50	1,05	1,50	0,75
47	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50
48	1,30	0,80	1,05	0,00	1,50
49	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
50	1,30	1,50	1,05	0,00	1,50

LEGENDA:

IdComb
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Uffici
CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

IdComb
CC

Numero identificativo della Combinazione di Carico.
Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
CC 01= Carico Permanente
CC 02= Permanenti NON Strutturali
CC 03= Uffici
CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

$$\alpha = \alpha_i + 0,3 \cdot \alpha_{ii} + 0,3 \cdot \alpha_{iii}$$

con α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{ii} e α_{iii} azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per cui le combinazioni totali generate sono le:
(con α'_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare α_{x_i} , α_{y_i} , α_{z_i} , $\alpha_{e_{x_i}}$, $\alpha_{e_{y_i}}$ sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)

- 1) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 2) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 4) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 5) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 6) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 9) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 10) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 11) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 12) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 13) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 14) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 15) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 16) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 17) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 18) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 19) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 20) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 21) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 22) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 23) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 24) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 25) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 26) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 27) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 28) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 29) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 30) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 31) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 32) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 33) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 34) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 35) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 36) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 37) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 38) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 39) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 40) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 41) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 42) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 43) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$; 44) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey})$;
- 45) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 46) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$;
- 47) $\alpha'_p + \alpha_z + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$; 48) $\alpha'_p + \alpha_z - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey})$.

Nel caso di verifiche effettuate con sollecitazioni composte, per tenere conto del fatto che le sollecitazioni sismiche sono state ricavate come CQC delle sollecitazioni derivanti dai modi di vibrazione, dette N, Mx, My, Tx e Ty le sollecitazioni dovute al sisma, per ognuna delle combinazioni precedenti, sono state ricavate 32 combinazioni di carico permutando nel seguente modo i segni delle sollecitazioni derivanti dal sisma:

- 1) N, Mx, My, Tx e Ty; 2) N, Mx, -My, Tx e Ty; 3) N, -Mx, My, Tx e Ty; 4) N, -Mx, -My, Tx e Ty; 5) -N, Mx, My, Tx e Ty; 6) -N, Mx, -My, Tx e Ty; 7) -N, -Mx, My, Tx e Ty; 8) -N, -Mx, -My, Tx e Ty; 9) N, Mx, My, Tx e -Ty; 10) N, Mx, -My, Tx e -Ty; 11) N, -Mx, My, Tx e -Ty; 12) N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 13) -N, Mx, My, Tx e -Ty; 14) -N, Mx, -My, Tx e -Ty; 15) -N, -Mx, My, Tx e -Ty; 16) -N, -Mx, -My, Tx e -Ty; 17) N, Mx, My, -Tx e Ty; 18) N, Mx, -My, -Tx e Ty; 19) N, -Mx, My, -Tx e Ty; 20) N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 21) -N, Mx, My, -Tx e Ty; 22) -N, Mx, -My, -Tx e Ty; 23) -N, -Mx, My, -Tx e Ty; 24) -N, -Mx, -My, -Tx e Ty; 25) N, Mx, My, -Tx e -Ty; 26) N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 27) N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 28) N, -Mx, -My, -Tx e -Ty; 29) -N, Mx, My, -Tx e -Ty; 30) -N, Mx, -My, -Tx e -Ty; 31) -N, -Mx, My, -Tx e -Ty; 32) -N, -Mx, -My, -Tx e -Ty.

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)					
Id _{comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,70	0,00	0,50
02	1,00	1,00	1,00	0,00	0,50
03	1,00	1,00	0,70	1,00	0,50
04	1,00	1,00	0,70	0,00	1,00

LEGENDA:

Id_{comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente					
Id _{comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Uffici	Coperture accessibili solo per manutenzione	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,50	0,00	0,00
03	1,00	1,00	0,30	0,00	0,20

LEGENDA:

Id_{comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

Id_{comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Uffici	CC 04 Coperture accessibili solo per manutenzione	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,00	0,00

LEGENDA:

Id_{comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente
 CC 02= Permanenti NON Strutturali
 CC 03= Uffici
 CC 04= Coperture accessibili solo per manutenzione
 CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang [°]	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir_{tmp}	C.S.T.	RP	RH	ξ [%]
0	15	B	ca	X Y	[T + C] [T + C]	S	N	C	SI	NO	5

LEGENDA:

Ang Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.
NV Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
CD Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = Bassa - [ND] = Non Dissipativa - [-] = Nessuna.
MP Tipo di struttura sismo-resistente prevalente: [ca] = calcestruzzo armato - [caOld] = calcestruzzo armato esistente - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
Dir Direzione del sisma.
TS Tipologia della struttura:
 Cemento armato: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [P] = Pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti - [2P NC] = Due pareti per direzione non accoppiate - [P NC] = Pareti non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso - [PM] = Pendolo inverso intelaiate monopiano;
 Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano;
 Acciaio: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo inverso - [TT] = telaio con tamponature.
EcA Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
Ir_{tmp} Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
C.S.T. Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.
RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
ξ Coefficiente viscoso equivalente.
NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

Fattori di comportamento					
Dir	q	q₀	k_R	α_w / α₁	K_w
X	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Y	3,120	3,90	0,8	1,30	-
Z	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

q Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).
q₀ Valore di base (comprensivo di K_w).
k_R Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza.
α_w / α₁ Rapporto di sovrarresistenza.
K_w Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T_r [t]	a_g/g	Amplif. Stratigrafica		F₀	T[*]_c [s]	T_B [s]	T_C [s]	T_D [s]
			S_s	C_c					
SLO	45	0,0387	1,500	1,541	2,480	0,313	0,161	0,482	1,755
SLD	75	0,0482	1,500	1,468	2,479	0,362	0,177	0,532	1,793
SLV	712	0,1057	1,500	1,324	2,665	0,496	0,219	0,656	2,023
SLC	1462	0,1291	1,487	1,297	2,752	0,527	0,228	0,683	2,116

LEGENDA:

T_r Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.
a_g/g Coefficiente di accelerazione al suolo.
S_s Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.
C_c Coefficienti di Amplificazione di T_c allo SLO/SLD/SLV/SLC.
F₀ Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.
T^{*}_c Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.
T_B Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.
T_C Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.
T_D Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	CTop	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
3	50	75	40.4239	15.0836	419	T1	1,00

LEGENDA:

CI Ed Classe dell'edificio

Lat. Latitudine geografica del sito.

Long. Longitudine geografica del sito.

Q_g Altitudine geografica del sito.

CTop Categoria topografica (Vedi NOTE).

S_T Coefficiente di amplificazione topografica.

NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

Categoria topografica.

T1: Superficie piana, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$.

T2: Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$.

T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$.

T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[N-s²/m]	[%]	[N]
X	78.753	28.887	28.887	28.887	28.887	100,00	39.507
Y	78.753	28.887	28.887	28.887	28.887	100,00	38.598
Z	78.753	0	0	0	0	100,00	0

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.

M_{Str} Massa complessiva della struttura.

M_{SLU} Massa eccitabile allo SLU.

M_{Ecc,SLU} Massa Eccitata dal sisma allo SLU.

M_{SLD} Massa eccitabile della struttura allo SLD, nelle direzioni X, Y, Z.

M_{Ecc,SLD} Massa Eccitata dal sisma allo SLD.

%T.M_{Ecc} Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.

ΣV_{Ed,SLU} Tagliante totale, alla base, per sisma allo SLU.

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE MODI DI VIBRAZIONE N.15

Sptr	T	a _{g,0}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s²]	[m/s²]			[%]	[N-s²/m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,181	1,368	0,000	169,712	0,1403	99,71	28.802
SLU-Y	0,181	1,368	0,000	2,982	0,0025	0,03	9
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,181	1,760	0,000	169,712	0,1403	99,71	28.802
SLD-Y	0,181	1,760	0,000	2,982	0,0025	0,03	9
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,211	1,336	0,000	-2,142	-0,0024	0,02	5
SLU-Y	0,211	1,336	0,000	168,797	0,1907	98,63	28.493
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,211	1,760	0,000	-2,142	-0,0024	0,02	5
SLD-Y	0,211	1,760	0,000	168,797	0,1907	98,63	28.493
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,760	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,177	1,372	0,000	7,798	0,0062	0,21	61
SLU-Y	0,177	1,372	0,000	-18,603	-0,0147	1,20	346
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,177	1,744	0,000	7,798	0,0062	0,21	61
SLD-Y	0,177	1,744	0,000	-18,603	-0,0147	1,20	346
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,744	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,744	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,037	1,516	0,000	0,071	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,037	1,516	0,000	6,210	0,0002	0,13	39
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,037	0,930	0,000	0,071	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,037	0,930	0,000	6,210	0,0002	0,13	39
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,930	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,930	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,034	1,520	0,000	3,861	0,0001	0,05	15
SLU-Y	0,034	1,520	0,000	-0,025	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,034	0,912	0,000	3,861	0,0001	0,05	15
SLD-Y	0,034	0,912	0,000	-0,025	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Elast-X	-	0,912	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,912	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,030	1,524	0,000	2,015	0,0000	0,01	4
SLU-Y	0,030	1,524	0,000	0,088	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,030	0,887	0,000	2,015	0,0000	0,01	4
SLD-Y	0,030	0,887	0,000	0,088	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,887	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,887	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,018	1,537	0,000	-0,162	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,018	1,537	0,000	0,556	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,018	0,815	0,000	-0,162	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,018	0,815	0,000	0,556	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,815	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,815	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,025	1,529	0,000	-0,498	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,025	1,529	0,000	-0,357	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,025	0,859	0,000	-0,498	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,025	0,859	0,000	-0,357	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,859	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,859	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,009	1,546	0,000	-0,116	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,009	1,546	0,000	0,433	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,009	0,761	0,000	-0,116	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,009	0,761	0,000	0,433	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,761	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,761	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,004	1,551	0,000	-0,040	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,004	1,551	0,000	0,375	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,004	0,734	0,000	-0,040	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,004	0,734	0,000	0,375	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,734	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,734	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,003	1,552	0,000	0,291	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,003	1,552	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,003	0,727	0,000	0,291	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,003	0,727	0,000	0,008	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,727	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,727	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,003	1,552	0,000	0,087	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,003	1,552	0,000	0,176	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,003	0,725	0,000	0,087	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,003	0,725	0,000	0,176	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,725	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,725	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,002	1,553	0,000	-0,156	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,002	1,553	0,000	-0,010	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	0,720	0,000	-0,156	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,002	0,720	0,000	-0,010	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,720	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,720	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,011	1,544	0,000	-0,148	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	1,544	0,000	-0,093	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	0,772	0,000	-0,148	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLD-Y	0,011	0,772	0,000	-0,093	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,772	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,772	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,012	1,542	0,000	0,019	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,012	1,542	0,000	-0,144	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	0,455	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,012	0,783	0,000	0,019	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,012	0,783	0,000	-0,144	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,140	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	0,783	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	0,783	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	0,455	-	-	-	-

LEGENDA:

- Sptr** Spettro di risposta considerato.
- T** Periodo del Modo di vibrazione.
- a_{g,o}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.
- a_{g,v}** Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.
- Γ** Coefficiente di partecipazione.
- CM** Coefficiente modale del modo di vibrazione.
- %M.M** Percentuale di mobilitazione delle masse nel modo di vibrazione.
- M_{Ecc}** Massa Eccitata nel modo di vibrazione.
- SLU-X** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione X.
- SLU-Y** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Y.
- SLU-Z** Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Z.
- SLD-X** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione X.
- SLD-Y** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Y.
- SLD-Z** Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Z.
- Elast-X** Spettro Elastico per sisma in direzione X.
- Elast-Y** Spettro Elastico per sisma in direzione Y.
- Elast-Z** Spettro Elastico per sisma in direzione Z.

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]			M _{L,Str}	M _{L,SLU}	M _{L,SLD}		[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Copertura	3,00	0,90	3,90	NO	NO	2.688	1.180	1.180	X	28,02	28,03	28,03	0,00
										Y	3,08	3,09	3,09	0,00
02	Piano Terra	0,00	3,00	3,00	NO	NO	36.470	27.707	27.707	X	28,04	28,04	28,04	27,80
										Y	3,05	3,05	3,05	3,03
03	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	39.594	39.594	39.594	X	28,02	28,02	28,02	-
										Y	3,05	3,05	3,05	-

LEGENDA:

- Id_{Lv}** Numero identificativo del livello o piano.
- Z_{Lv}** Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- H_{Lv}** Altezza del livello o piano.
- Q_{ex,lv}** Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
- PR** Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
- In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
- Rd_{Tmp}** Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
- M_{L,Str}** Massa del piano valutata in condizioni statiche.
- M_{L,SLU}** Massa del piano valutata allo SLU.
- M_{L,SLD}** Massa del piano valutata allo SLD.
- G_{st}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
- G_{SLU}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
- G_{SLD}** Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
- R_{SLU}** Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

NODI

Nodi								
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
		[m]	V. ex	R _s	R _θ	S	θ	
00001	X	24,06	Winkler	[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	SI
	Y	4,88		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		infinita	-	-	-	
00002	X	24,06	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,88		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00003	X	24,06	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,22		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00004	X	32,02	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,22		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00005	X	32,02	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,22		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00006	X	32,02	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,88		infinita	-	-	-	

								Nodi
IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00007	X	32,02	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,88		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00008	X	27,84	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,88		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00009	X	27,84	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	4,88		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00010	X	27,84	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,22		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	
00011	X	27,84	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	1,22		-	-	-	-	
	Z	3,00		-	-	-	-	
00012	X	25,72	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,09		-	-	-	-	
	Z	3,88		-	-	-	-	
00013	X	30,24	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,07		-	-	-	-	
	Z	3,90		-	-	-	-	
00014	X	24,06	Winkler	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,22		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	infinita	-	-	

LEGENDA:

IdNd Identificativo del nodo.

X, Y, Z Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.

V. ex Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.

Rs, R_θ Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: Rs indica i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre R_θ indica i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

S, Θ Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: S indica i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre Θ indica i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.

Clc Fnd [Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione																		
IdTr	L _{Li}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt r _l	AA /C IS	Nd i	Nd f	Dis- j	Q _{LLi}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		IdS _z	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Copertura				Travata: Piano Copertura														
Trave Legno 2a-4	2,43	004	■	16x20(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 12	00 02	2,59	3,80	2,98	NO	-
Trave Legno 1-2a	2,52	004	■	16x20(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 03	00 12	2,66	2,97	3,80	NO	-
Trave Legno 1a-2a	4,52	004	■	16x20(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 13	00 12	4,52	3,80	3,80	NO	-
Trave Legno 1a-6	2,51	004	■	16x20(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 13	00 07	2,69	3,81	2,96	NO	-
Trave Legno 3-1a	2,54	004	■	16x20(L)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 3	1	00 05	00 13	2,72	2,96	3,81	NO	-
Piano Terra				Travata: Trave 1-2-3														
Trave 1-2	3,48	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 03	00 11	3,78	2,80	2,80	NO	-
Trave 2-3	3,88	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 11	00 05	4,18	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra				Travata: Trave 4-5-6														
Trave 4-5	3,48	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 09	3,78	2,80	2,80	NO	-
Trave 5-6	3,88	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 09	00 07	4,18	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra				Travata: Trave 1-4														
Trave 1-4	3,36	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 03	00 02	3,66	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra				Travata: Trave 2-5														
Trave 2-5	3,36	002	▤	40x20	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 11	00 09	3,66	2,90	2,90	NO	-
Piano Terra				Travata: Trave 3-6														
Trave 3-6	3,36	001	▤	30x40	0,00	S;S;S;S;S;5 0	S;S;S;S;S;5 0	-		00 1	PC A	00 05	00 07	3,66	2,80	2,80	NO	-

LEGENDA:

IdTr Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

L_{Li} Lunghezza libera d'Inflessione.

IdS_z Identificativo della sezione, nella relativa tabella.

Tp Tipo di sezione.

Label Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.

Rtz Angolo di rotazione della sezione.

V. Int. Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.

Travi in elevazione																	
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Disi- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.								Fin.	Iniz. .		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]	
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).																
Note	Nota relativa alla verifica di deformabilità delle travi in acciaio e in legno. Se presente "elemento a sbalzo" = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola; altrimenti la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata-appoggiata.																
Mtrl	Identificativo del materiale.																
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo"; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.																
Nd _i	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.																
Nd _f	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.																
Disi-j	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																
Q _{LLI}	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.																

Travi di fondazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			R _{tz}	V. Int.		B _{beam}	M _{trl}	Id _{Ter}	AA	N _d _i	N _d _f	Dis _{i-j}	Q _{LLI,i}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		Id _{Sz}	T _p	Label		Iniz.	Fin.											
	[m]																	
Fondazione					Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	3,48	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0014	0010	3,78	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 2-3	3,88	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0010	0004	4,18	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 4-5-6													
Trave 4-5	3,48	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0001	0008	3,78	-0,49	SI	0,405	1,000
Trave 5-6	3,88	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0008	0006	4,18	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 1-4													
Trave 1-4	3,36	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0014	0001	3,66	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 2-5													
Trave 2-5	3,36	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0010	0008	3,66	-0,49	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 3-6													
Trave 3-6	3,36	003	⊥	TR-80/3 0x80/25	0,00	S;S;S; S;S;S	S;S;S; S;S;S	NO	001	T001	PCA	0004	0006	3,66	-0,49	SI	0,405	1,000

LEGENDA:																		
Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.																	
L_{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.																	
Id_{Sz}	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.																	
Tp	Tipo di sezione.																	
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.																	
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.																	
V. Int.	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.																	
B_{beam}	[Si] = Nella valutazione della superficie di contatto con il terreno della trave di fondazione, non si considera la presenza del "magrone" aggettante rispetto alla base della sezione																	
M_{tr}	Identificativo del materiale.																	
Id_{Ter}	Identificativo del terreno, nella relativa tabella.																	
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".																	
Nd_i	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.																	
Nd_f	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.																	
Disi-j	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																	
Q_{LLI,i}	Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																	
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																	
C_{rid,v}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale																	
C_{rid,h}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale																	

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Sezione			V. Int.			M _{tr}	AA/Ci S	Nod		Disi-j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
001	02	2,60	005	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0014	0003	3,00	0,00	2,60	NO	-
002	02	2,60	005	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0010	0011	3,00	0,00	2,60	NO	-
003	02	2,60	005	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0004	0005	3,00	0,00	2,60	NO	-
004	02	2,60	005	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0001	0002	3,00	0,00	2,60	NO	-
005	02	2,60	005	▤	30x30	90,0 0	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0008	0009	3,00	0,00	2,60	NO	-
006	02	2,60	005	▤	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0006	0007	3,00	0,00	2,60	NO	-

LEGENDA:

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{LI}	Sezione			V. Int.			Mtrl	AA/CI		Nod		Q _{LLI}		Clc	Pr/Sc
		[m]	Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.		S	Inf.	Sup.	Disi-j	Inf.	Sup.	Fnd	
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
N _{id}	Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.																
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.																
L _{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.																
Id _{Sz}	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.																
Tp	Tipo di sezione.																
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.																
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.																
V. Int.	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.																
Mtrl	Identificativo del materiale.																
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo"; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.																
Nod	Identificativo del nodo nella relativa tabella.																
Disi-j	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																
Q _{LLI}	Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'infietersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																
Clc Fnd	[Si] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).																
Pr/Sc	Indica se l'elemento strutturale è incluso nel modello per il calcolo delle azioni sismiche. [1] = non incluso; [-] = incluso.																

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi														
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt		PR	I	
										N	b			
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]			
Piano Copertura														
001	4-1-2a	2,39	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I	
002	1a-6-5-4-2a	10,97	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I	
003	2a-1-2-3-1a	11,39	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I	
004	1a-3-6	2,72	12,00	Solaio generico	0	NO	0	-	-	0	0	SI	I	
Piano Terra														
005	5-4-1-2	11,54	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O	
006	2-3-6-5	12,89	20,00	Solaio latero cementizio con travetti precompressi	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O	
Fondazione														
Piano Copertura														
Piano Terra														
Fondazione														

LEGENDA:

Id _{EIm}	Identificativo dell'elemento strutturale.
A _{EI}	Superficie elemento.
Sp	Spessore dell'elemento.
B _{tr}	Larghezza dell'anima del travetto.
TA	[SI] = Solaio realizzato con travetti accoppiati.
B _{pg}	Larghezza della Pignatta.
Sp _{s,sup}	Spessore della soletta superiore.
Sp _{s,inf}	Spessore della soletta inferiore.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido.
I	In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.
Rpt/n	[O]: Solaio orizzontale; [I]: Solaio inclinato.
Rpt/b	Numero di rompitratta.
	Larghezza rompitratta.

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi						
				V. ex	R _{s,x}	R _{s,y}	R _{s,z}	R _{θ,x}	R _{θ,y}	R _{θ,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1																
001	26,38	1,22	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	26,38	4,88	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2																
001	29,84	1,22	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	29,84	4,88	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Id _{sol}	Numero identificativo del nodo per il calcolo dei solai.
V. ex	Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
X, Y, Z	Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
R _{s,x} , R _{s,y} , R _{s,z}	Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
R _{θ,x} , R _{θ,y} , R _{θ,z}	
S _x , S _y , S _z	Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
Θ _x , Θ _y , Θ _z	

SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO

Solai - Sezioni di calcolo														
Id _{cmp}	L _{cmp}	Id _{sol}	M _{trl}	Id _{nd,i}	Id _{nd,f}	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B	H	t _w	L _{FP,i}	L _{FP,j}
	[cm]									[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	3,36	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	3,36	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x20/4	50	20	10	15	15

LEGENDA:

Id_{cmp}	Identificativo della campata.
L_{cmp}	Luce libera della campata.
Id_{sol}	Numero identificativo del solaio, nella relativa tabella.
M_{trl}	Identificativo del materiale.
Id_{nd,i/j}	Identificativo del nodo iniziale/finale della campata nella tabella "Solai - Nodi".
V. Int_{i/f}	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi iniziale e finale della campata, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli Assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli Assi 1, 2 e 3. Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è Presente o Assente.
Tp	Tipo di sezione.
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
B	Larghezza travetto.
H	Altezza travetto.
t_w	Spessore anima.
L_{FP,i}	Larghezza della fascia piena all'estremo iniziale della campata.
L_{FP,j}	Larghezza della fascia piena all'estremo finale della campata.
BR	[SI] = Calcolo eseguito utilizzando i "Braccetti Rigidi".

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)									
TC	C	CC	SR	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
Nodo 00002									
C	CR001	001	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-17	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-14	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-21	0	0	0
Nodo 00003									
C	CR001	001	G	0	0	-9	0	0	0
C	CR002	002	G	0	0	-18	0	0	0
C	CR003	004	G	0	0	-15	0	0	0
C	CR004	005	G	0	0	-22	0	0	0

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
F_x, F_y, F_z	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
M_x, M_y, M_z	Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SUI NODI IN FONDAZIONE (Fondazione)

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
Nodo 00001							
CR001	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR002	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR003	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR004	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR005	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR006	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR007	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR008	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR009	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR010	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR011	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR012	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR013	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR014	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR015	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR016	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR017	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR018	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR019	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR020	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR021	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR022	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR023	-	-5.266	664	36.783	-2.110	-8.687	178
CR024	-	-4.577	-4.013	37.391	4.937	-8.001	126
CR025	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR026	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR027	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR028	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR029	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR030	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR031	-	9.905	811	42.083	-2.207	12.635	26
CR032	-	10.594	-3.866	42.691	4.840	13.321	-26
CR033	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR034	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR035	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR036	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR037	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR038	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR039	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR040	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR041	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR042	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR043	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR044	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR045	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR046	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR047	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR048	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR049	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR050	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR051	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR052	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR053	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR054	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR055	-	6.087	-9.376	41.546	13.094	6.660	-35
CR056	-	1.535	-9.420	39.956	13.123	262	11
CR057	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR058	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR059	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR060	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR061	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR062	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
CR063	-	3.793	6.218	39.518	-10.393	4.372	141
CR064	-	-759	6.174	37.928	-10.364	-2.026	187
Nodo 00004							
CR001	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR002	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR003	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR004	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR005	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR006	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR007	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR008	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR009	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR010	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR011	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR012	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR013	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR014	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR015	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR016	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR017	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR018	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR019	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR020	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR021	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR022	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR023	-	-9.948	4.042	47.418	-5.077	-12.444	-23
CR024	-	-10.045	-598	45.658	2.128	-12.495	-51
CR025	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR026	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR027	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR028	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR029	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR030	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR031	-	2.733	3.806	40.464	-4.818	6.489	67
CR032	-	2.636	-834	38.704	2.387	6.438	39
CR033	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR034	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR035	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR036	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR037	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR038	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR039	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR040	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR041	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR042	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR043	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR044	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR045	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR046	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR047	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR048	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR049	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR050	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR051	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR052	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR053	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR054	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR055	-	-1.916	-6.163	39.084	10.703	-247	-27
CR056	-	-5.720	-6.093	41.170	10.626	-5.928	-53
CR057	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR058	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR059	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR060	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR061	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR062	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
CR063	-	-1.592	9.301	44.952	-13.316	-78	69
CR064	-	-5.396	9.371	47.038	-13.393	-5.759	43
Nodo 00006							
CR001	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR002	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR003	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR004	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR005	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR006	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR007	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR008	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR009	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR010	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR011	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR012	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR013	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR014	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR015	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR016	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR017	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR018	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR019	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR020	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR021	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR022	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR023	-	-9.863	704	47.135	-2.257	-12.339	57
CR024	-	-9.793	-3.762	48.847	4.788	-12.256	13
CR025	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR026	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR027	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR028	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR029	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR030	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR031	-	2.499	624	37.201	-2.158	6.282	-19
CR032	-	2.569	-3.842	38.913	4.887	6.365	-63
CR033	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR034	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR035	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR036	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR037	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR038	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR039	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR040	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR041	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR042	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR043	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR044	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR045	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR046	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR047	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR048	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR049	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR050	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR051	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR052	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR053	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR054	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR055	-	-1.675	-9.024	44.388	13.069	-55	-86
CR056	-	-5.384	-9.000	47.368	13.040	-5.641	-64
CR057	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR058	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR059	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR060	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR061	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR062	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
CR063	-	-1.910	5.862	38.680	-10.410	-333	58
CR064	-	-5.619	5.886	41.660	-10.439	-5.919	80
Nodo 00008							
CR001	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR002	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR003	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR004	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR005	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR006	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR007	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR008	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR009	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR010	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR011	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR012	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR013	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR014	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR015	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR016	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR017	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR018	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR019	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR020	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR021	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR022	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR023	-	-6.809	-49	71.463	-1.468	-9.981	18
CR024	-	-6.626	-3.389	78.079	4.422	-9.746	-4
CR025	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR026	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR027	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR028	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR029	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR030	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR031	-	8.670	-5	71.227	-1.536	11.748	-28
CR032	-	8.853	-3.345	77.843	4.354	11.983	-50
CR033	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR034	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR035	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR036	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR037	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR038	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR039	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR040	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR041	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR042	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR043	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR044	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR045	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR046	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR047	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR048	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR049	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR050	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR051	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR052	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR053	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR054	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR055	-	3.648	-7.255	85.645	11.248	4.653	-61
CR056	-	-997	-7.269	85.715	11.268	-1.866	-47
CR057	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR058	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR059	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR060	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR061	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR062	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
CR063	-	3.041	3.875	63.591	-8.382	3.868	15
CR064	-	-1.604	3.861	63.661	-8.362	-2.651	29
Nodo 00010							
CR001	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR002	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR003	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR004	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR005	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR006	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR007	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR008	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR009	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR010	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR011	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR012	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR013	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR014	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR015	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR016	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR017	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR018	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR019	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR020	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR021	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR022	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR023	-	-6.691	3.352	78.792	-4.347	-9.825	61
CR024	-	-6.841	-43	71.564	1.595	-10.010	41
CR025	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR026	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR027	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR028	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR029	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR030	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR031	-	8.839	3.385	77.682	-4.385	11.950	-5
CR032	-	8.689	-10	70.454	1.557	11.765	-25
CR033	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR034	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR035	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR036	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR037	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR038	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR039	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR040	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR041	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR042	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR043	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR044	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR045	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR046	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR047	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR048	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR049	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR050	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR051	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR052	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR053	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR054	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR055	-	3.080	-3.983	62.409	8.503	3.928	-27
CR056	-	-1.579	-3.992	62.741	8.514	-2.604	-7
CR057	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR058	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR059	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR060	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR061	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR062	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
CR063	-	3.577	7.334	86.505	-11.304	4.544	43
CR064	-	-1.082	7.325	86.837	-11.293	-1.988	63
Nodo 00014							
CR001	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR002	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR003	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR004	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR005	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR006	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR007	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR008	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR009	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR010	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR011	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR012	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR013	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR014	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR015	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR016	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR017	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR018	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR019	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR020	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR021	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR022	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR023	-	-4.832	3.884	38.133	-4.813	-8.260	-126
CR024	-	-5.589	-1.055	37.443	2.480	-8.994	-244
CR025	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR026	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR027	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR028	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR029	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR030	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR031	-	10.819	4.247	41.931	-5.132	13.518	66
CR032	-	10.062	-692	41.241	2.161	12.784	-52
CR033	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR034	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR035	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR036	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR037	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR038	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR039	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR040	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR041	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR042	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR043	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR044	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR045	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR046	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR047	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR048	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79

Carichi sui nodi in fondazione							
C	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CR049	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR050	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR051	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR052	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR053	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR054	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR055	-	3.701	-6.581	39.106	10.782	4.306	-257
CR056	-	-994	-6.689	37.966	10.876	-2.228	-315
CR057	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR058	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR059	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR060	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR061	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR062	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79
CR063	-	6.224	9.881	41.408	-13.528	6.752	137
CR064	-	1.529	9.773	40.268	-13.434	218	79

LEGENDA:

C	Descrizione del carico:
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CR001= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR002= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR003= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR004= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR005= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR006= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR007= + Carico Permanente + (Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR008= + Carico Permanente + (Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR009= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR010= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR011= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR012= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR013= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR014= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR015= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR016= + Carico Permanente + (-Sx + ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR017= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR018= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR019= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR020= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR021= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR022= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR023= + Carico Permanente + (Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR024= + Carico Permanente + (Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR025= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy + ECy) CR026= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy + ECy) CR027= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (Sy - ECy) CR028= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (Sy - ECy) CR029= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy + ECy) CR030= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy + ECy) CR031= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) + 0,3 * (-Sy - ECy) CR032= + Carico Permanente + (-Sx - ECx) - 0,3 * (-Sy - ECy) CR033= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR034= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR035= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR036= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR037= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR038= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR039= + Carico Permanente + (Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR040= + Carico Permanente + (Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR041= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR042= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR043= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR044= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR045= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR046= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR047= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR048= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR049= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR050= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR051= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR052= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR053= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR054= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR055= + Carico Permanente + (Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR056= + Carico Permanente + (Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx) CR057= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) + 0,3 * (Sx + ECx) CR058= + Carico Permanente + (-Sy + ECy) - 0,3 * (Sx + ECx) CR059= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (Sx - ECx) CR060= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (Sx - ECx) CR061= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx + ECx) CR062= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx + ECx) CR063= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) + 0,3 * (-Sx - ECx) CR064= + Carico Permanente + (-Sy - ECy) - 0,3 * (-Sx - ECx)
F _x , F _y , F _z	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
M _x , M _y , M _z	Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.
F _x , F _y , F _z	Sono amplificati con γ _{rd} pari a 1,1 in CD"B" e 1,3 in CD"A".
M _x , M _y , M _z	

CARICHI SULLE TRAVI

														Carichi sulle travi	
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura						Trave: Trave Legno 2a-4			Peso proprio		-112	
L	CR001	001	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-328	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-657	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-547	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,18	0	0	-786	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-48	0	-	-	0,18	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-40	0	-	-	0,18	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-57	0	-	-	0,18	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,02	0	0	-495	0	-	-	0,00	0	0	-853	0
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-990	0	-	-	0,00	0	0	-1.706	0
L	CR003	004	G	0,02	0	0	-825	0	-	-	0,00	0	0	-1.422	0
L	CR004	005	G	0,02	0	0	-1.184	0	-	-	0,00	0	0	-2.042	0
L	CR002	002	G	0,02	0	0	-48	0	-	-	0,00	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,02	0	0	-40	0	-	-	0,00	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,02	0	0	-57	0	-	-	0,00	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura						Trave: Trave Legno 1-2a			Peso proprio		-112	
L	CR001	001	G	0,24	0	0	-324	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,24	0	0	-648	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,24	0	0	-540	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,24	0	0	-776	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,23	0	0	-48	0	-	-	0,08	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,23	0	0	-40	0	-	-	0,08	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,23	0	0	-57	0	-	-	0,08	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	2,47	0	0	-500	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR002	002	G	2,47	0	0	-999	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR003	004	G	2,47	0	0	-833	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR004	005	G	2,47	0	0	-1.196	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-867	0	-	-	0,05	0	0	-500	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1.734	0	-	-	0,05	0	0	-999	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1.445	0	-	-	0,05	0	0	-833	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-2.075	0	-	-	0,05	0	0	-1.196	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-48	0	-	-	0,02	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-40	0	-	-	0,02	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-57	0	-	-	0,02	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-2a			Peso proprio			-112	
L	CR001	001	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-3	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-6	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-5	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-8	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,04	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,04	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,04	0	0	-3	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-7	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-5	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-8	0	-	-	0,04	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,04	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,04	0	0	-40	0	-	-	0,04	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,04	0	0	-57	0	-	-	0,04	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 1a-6			Peso proprio			-112	
L	CR001	001	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,09	0	0	-350	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,09	0	0	-699	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,09	0	0	-583	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	0	0	-	-	0,09	0	0	-836	0
L	CR002	002	G	0,08	0	0	-48	0	-	-	0,09	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,08	0	0	-40	0	-	-	0,09	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,08	0	0	-57	0	-	-	0,09	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,06	0	0	-498	0	-	-	0,04	0	0	-860	0
L	CR002	002	G	0,06	0	0	-996	0	-	-	0,04	0	0	-1.720	0
L	CR003	004	G	0,06	0	0	-830	0	-	-	0,04	0	0	-1.433	0
L	CR004	005	G	0,06	0	0	-1.192	0	-	-	0,04	0	0	-2.058	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,45	0	0	-498	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,45	0	0	-996	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,45	0	0	-830	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	0	0	-	-	2,45	0	0	-1.192	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,04	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,04	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,04	0	0	-57	0
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura					Trave: Trave Legno 3-1a			Peso proprio			-112	
L	CR001	001	G	0,11	0	0	-347	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,11	0	0	-694	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,11	0	0	-579	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,11	0	0	-831	0	-	-	0,08	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,10	0	0	-48	0	-	-	0,08	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,10	0	0	-40	0	-	-	0,08	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,10	0	0	-57	0	-	-	0,08	0	0	-57	0
L	CR001	001	G	0,03	0	0	-871	0	-	-	0,03	0	0	-501	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-1.742	0	-	-	0,03	0	0	-1.002	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-1.452	0	-	-	0,03	0	0	-835	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-2.085	0	-	-	0,03	0	0	-1.199	0
L	CR002	002	G	0,03	0	0	-48	0	-	-	0,03	0	0	-48	0
L	CR003	004	G	0,03	0	0	-40	0	-	-	0,03	0	0	-40	0
L	CR004	005	G	0,03	0	0	-57	0	-	-	0,03	0	0	-57	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-4.710	0	-	-	0,05	0	0	-4.710	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-3.970	0	-	-	0,05	0	0	-3.970	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-5.046	0	-	-	0,05	0	0	-5.046	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,05	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,05	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-3.000	
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,02	0	0	0	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,02	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,02	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,02	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,05	0	0	-4.710	0	-	-	0,00	0	0	-4.710	0
L	CR006	002	G	0,05	0	0	-3.970	0	-	-	0,00	0	0	-3.970	0
L	CR007	003	G	0,05	0	0	-5.046	0	-	-	0,00	0	0	-5.046	0
L	CR006	002	G	0,05	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,05	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6					Trave: Trave 4-5			Peso proprio			-3.000	
L	CR004	005	G	0,00	0	0	0	0	-	-	0,00	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,00	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,00	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,00	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,00	0	0	-4.710	0	-	-	0,05	0	0	-4.710	0

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{X,i} /Q _{X,i}	F _{Y,i} /Q _{Y,i}	F _{Z,i} /Q _{Z,i}	M _{X,i} /M _{T,i}	M _{Y,i}	M _{Z,i}	Dis _f	Q _{X,f}	Q _{Y,f}	Q _{Z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-3.970	0	-	-	0,05	0	0	-3.970	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-5.046	0	-	-	0,05	0	0	-5.046	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,05	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,05	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6					Trave: Trave 5-6			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	0	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-1	0	-	-	0,04	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-90	0	-	-	0,04	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,00	0	0	-75	0	-	-	0,04	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,00	0	0	-108	0	-	-	0,04	0	0	-108	0
L	CR005	001	G	0,05	0	0	-4.710	0	-	-	0,00	0	0	-4.710	0
L	CR006	002	G	0,05	0	0	-3.970	0	-	-	0,00	0	0	-3.970	0
L	CR007	003	G	0,05	0	0	-5.046	0	-	-	0,00	0	0	-5.046	0
L	CR006	002	G	0,05	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,05	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-4					Trave: Trave 1-4			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,24	0	0	0	0	-	-	0,21	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,24	0	0	0	0	-	-	0,21	0	0	-2	0
L	CR003	004	G	0,24	0	0	0	0	-	-	0,21	0	0	-2	0
L	CR004	005	G	0,24	0	0	0	0	-	-	0,21	0	0	-2	0
L	CR002	002	G	0,24	0	0	-90	0	-	-	0,21	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,24	0	0	-75	0	-	-	0,21	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,24	0	0	-108	0	-	-	0,21	0	0	-108	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Piano Terra			Travata: Trave 2-5					Trave: Trave 2-5			Peso proprio			-2.000	
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-472	0	-	-	0,00	0	0	-472	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-472	0	-	-	0,00	0	0	-472	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-600	0	-	-	0,00	0	0	-600	0
Piano Terra			Travata: Trave 3-6					Trave: Trave 3-6			Peso proprio			-3.000	
L	CR001	001	G	0,13	0	0	0	0	-	-	0,12	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,13	0	0	0	0	-	-	0,12	0	0	-1	0
L	CR003	004	G	0,13	0	0	0	0	-	-	0,12	0	0	-1	0
L	CR004	005	G	0,13	0	0	0	0	-	-	0,12	0	0	-1	0
L	CR002	002	G	0,13	0	0	-90	0	-	-	0,12	0	0	-90	0
L	CR003	004	G	0,13	0	0	-75	0	-	-	0,12	0	0	-75	0
L	CR004	005	G	0,13	0	0	-108	0	-	-	0,12	0	0	-108	0
L	CR006	002	G	0,00	0	0	-354	0	-	-	0,00	0	0	-354	0
L	CR007	003	G	0,00	0	0	-450	0	-	-	0,00	0	0	-450	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3					Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 4-5-6					Trave: Trave 4-5			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 4-5-6					Trave: Trave 5-6			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 1-4					Trave: Trave 1-4			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0
Fondazione			Travata: Trave 2-5					Trave: Trave 2-5			Peso proprio			-9.125	
Fondazione			Travata: Trave 3-6					Trave: Trave 3-6			Peso proprio			-9.125	
L	CR008	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0
L	CR008	002	G	0,00	0	0	-1.924	0	-	-	0,00	0	0	-1.924	0

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO: Copertura in Legno CR002= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO: Copertura in Legno (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: Copertura in Legno (carico neve) CR005= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 CR006= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR007= SOLAIO: LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale) CR008= TAMPONATURA: Doppia fodera 30cm (12+8)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis_i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M_{X,i}/M_{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis_f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M_{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{X,i}/Q_{X,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{Y,i}/Q_{Y,i}	
F_{Z,i}/Q_{Z,i}	
M_{Y,i} M_{Z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{X,f} Q_{Y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{Z,f}	
ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI PILASTRI

											Carichi sui pilastri				
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i} /M _{T,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Piano Terra				Pilastro 001						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 002						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 003						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 004						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 005						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 006						Peso proprio					-2.250
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.800	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= PESO PROPRIO (concio)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis _i	Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "TC" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.
M _{x,i} /M _{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis _f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M _{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{x,i} /Q _{x,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{y,i} /Q _{y,i}	
F _{z,i} /Q _{z,i}	
M _{y,i} , M _{z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{x,f} , Q _{y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{z,f}	
ΔT ₁ , ΔT ₂ , ΔT ₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

CARICHI SUI SOLAI

Carichi sui solai													
TC	C	CC	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}
			[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio		-1.400		
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500
Piano Terra			Solaio: Travetto 1-2						Peso proprio		-1.400		
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-1.180	0	0	-	0,00	0	0	-1.180
L	CR003	003	0,00	0	0	-1.500	0	0	-	0,00	0	0	-1.500

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico: CR001= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 CR002= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Uffici pub. H20 (sovraccarico accidentale)
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Dis _i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M _{x,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis _f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
F _{x,i} /Q _{x,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F _{y,i} /Q _{y,i}	
F _{z,i} /Q _{z,i}	
M _{y,i} , M _{z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{x,f} , Q _{y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q _{z,f}	

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche									
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z		
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]		
00001	001	0,0000	0,0000	-0,0167	-5,1949 E-06	-9,1977 E-06	0 E+00		
	002	0,0000	0,0000	-0,0043	-2,3189 E-06	-3,9034 E-06	0 E+00		
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	-1,68 E-06	-8,3556 E-07	0 E+00		
	004	0,0000	0,0000	-0,0009	-8,5123 E-07	-2,2956 E-06	0 E+00		
	005	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,2103 E-06	-3,2915 E-06	0 E+00		

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00002	001	0,0007	-0,0008	-0,0187	5,0749 E-05	6,8976 E-05	-4,7066 E-06
	002	-0,0003	-0,0002	-0,0053	2,6582 E-05	4,2843 E-05	-8,5298 E-06
	003	0,0011	-0,0002	-0,0031	8,1118 E-06	5,0519 E-05	2,5946 E-07
	004	-0,0009	0,0000	-0,0013	1,6743 E-05	2,9122 E-06	-7,3 E-06
	005	-0,0013	-0,0001	-0,0018	2,4147 E-05	4,182 E-06	-1,0454 E-05
00003	001	0,0008	0,0011	-0,0187	-5,2271 E-05	6,8751 E-05	5,5487 E-06
	002	-0,0001	0,0006	-0,0053	-2,9083 E-05	4,2231 E-05	9,916 E-06
	003	0,0011	0,0002	-0,0031	-8,1708 E-06	5,0582 E-05	-2,3524 E-07
	004	-0,0008	0,0004	-0,0013	-1,8959 E-05	2,3706 E-06	8,3995 E-06
	005	-0,0012	0,0006	-0,0018	-2,71 E-05	3,3927 E-06	1,2086 E-05
00004	001	0,0000	0,0000	-0,0170	5,3332 E-06	1,1326 E-05	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0045	2,4074 E-06	5,1167 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0025	1,8082 E-06	2,6974 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0009	8,2116 E-07	2,1662 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0013	1,1837 E-06	3,1083 E-06	0 E+00
00005	001	-0,0026	0,0010	-0,0191	-5,1615 E-05	-1,0409 E-04	-2,818 E-07
	002	-0,0020	0,0004	-0,0056	-2,8237 E-05	-7,2198 E-05	-1,279 E-06
	003	-0,0015	0,0002	-0,0034	-7,9324 E-06	-6,8859 E-05	3,1546 E-07
	004	-0,0006	0,0003	-0,0013	-1,8376 E-05	-1,5243 E-05	-1,277 E-06
	005	-0,0009	0,0003	-0,0018	-2,6303 E-05	-2,1873 E-05	-1,8385 E-06
00006	001	0,0000	0,0000	-0,0170	-5,2719 E-06	1,1288 E-05	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0045	-2,3094 E-06	5,0546 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0025	-1,806 E-06	2,6958 E-06	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0009	-7,466 E-07	2,1158 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0013	-1,0656 E-06	3,0335 E-06	0 E+00
00007	001	-0,0027	-0,0010	-0,0191	5,1169 E-05	-1,0442 E-04	-3,2994 E-08
	002	-0,0021	-0,0004	-0,0056	2,7196 E-05	-7,2776 E-05	7,7625 E-07
	003	-0,0015	-0,0002	-0,0034	7,9336 E-06	-6,8854 E-05	-3,2078 E-07
	004	-0,0008	-0,0002	-0,0013	1,7404 E-05	-1,5708 E-05	8,7026 E-07
	005	-0,0011	-0,0003	-0,0018	2,5038 E-05	-2,2558 E-05	1,2462 E-06
00008	001	0,0000	0,0000	-0,0155	-6,346 E-06	-5,9403 E-07	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0039	-2,9162 E-06	-2,1899 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0034	-2,5398 E-06	2,0243 E-07	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0001	-1,8419 E-07	-2,7754 E-07	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	-2,6187 E-07	-3,9803 E-07	0 E+00
00009	001	-0,0002	-0,0005	-0,0193	5,1285 E-05	2,1966 E-05	1,1218 E-06
	002	-0,0006	-0,0001	-0,0059	2,436 E-05	1,2625 E-05	1,709 E-06
	003	0,0003	-0,0003	-0,0058	2,5579 E-05	1,6258 E-05	7,661 E-08
	004	-0,0007	0,0001	-0,0002	3,2852 E-06	-8,8836 E-08	1,3609 E-06
	005	-0,0010	0,0001	-0,0003	4,7852 E-06	-1,3114 E-07	1,9702 E-06
00010	001	0,0000	0,0000	-0,0155	6,3149 E-06	-5,6292 E-07	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0039	2,864 E-06	-1,6911 E-07	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0034	2,5393 E-06	2,0341 E-07	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0001	1,3638 E-07	-2,3437 E-07	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0002	1,9852 E-07	-3,3829 E-07	0 E+00
00011	001	-0,0001	0,0007	-0,0193	-5,2017 E-05	2,2081 E-05	-1,24 E-06
	002	-0,0005	0,0005	-0,0059	-2,5629 E-05	1,2831 E-05	-1,8467 E-06
	003	0,0003	0,0003	-0,0058	-2,5601 E-05	1,6259 E-05	-7,8161 E-08
	004	-0,0006	0,0002	-0,0002	-4,4334 E-06	8,8521 E-08	-1,4968 E-06
	005	-0,0009	0,0003	-0,0003	-6,2923 E-06	1,261 E-07	-2,1325 E-06
00012	001	0,0007	-0,0001	-0,0322	2,5024 E-05	-1,963 E-04	4,696 E-06
	002	0,0007	-0,0003	-0,0308	4,8026 E-05	-4,1069 E-04	8,7856 E-06
	003	-0,0004	0,0001	-0,0010	-1,2087 E-06	-3,1206 E-05	-1,3266 E-07
	004	0,0009	-0,0003	-0,0239	4,0938 E-05	-3,2253 E-04	7,3535 E-06
	005	0,0013	-0,0004	-0,0342	5,8822 E-05	-4,6275 E-04	1,0688 E-05
00013	001	-0,0039	-0,0002	-0,0378	1,2032 E-05	2,0386 E-04	-2,8588 E-06
	002	-0,0049	-0,0004	-0,0381	2,3607 E-05	4,2093 E-04	-4,415 E-06
	003	-0,0001	0,0000	-0,0029	-4,1399 E-07	3,378 E-05	-3,6257 E-08
	004	-0,0039	-0,0004	-0,0286	2,0111 E-05	3,2973 E-04	-3,7656 E-06
	005	-0,0056	-0,0006	-0,0411	2,8781 E-05	4,7297 E-04	-5,2861 E-06
00014	001	0,0000	0,0000	-0,0167	5,1045 E-06	-9,1502 E-06	0 E+00
	002	0,0000	0,0000	-0,0043	2,1776 E-06	-3,8263 E-06	0 E+00
	003	0,0000	0,0000	-0,0023	1,6779 E-06	-8,3478 E-07	0 E+00
	004	0,0000	0,0000	-0,0009	7,1688 E-07	-2,2261 E-06	0 E+00
	005	0,0000	0,0000	-0,0013	1,0405 E-06	-3,199 E-06	0 E+00

LEGENDA:

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Di r	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	X	0,000 0	0,000 0	0,019 2	2,6733 E-05	1,6114 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 8	3,9674 E-06	2,3883 E-05	0 E+00
00001	Y	0,000 0	0,000 0	0,023 1	2,3038 E-04	4,1309 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 0	4,004 E-05	7,2274 E-06	0 E+00
00001	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00002	X	0,984	0,002	0,022	4,9587 E-05	1,4524 E-03	1,9161 E-04	0,145	0,000	0,003	7,434 E-06	2,1493 E-04	2,8536 E-05

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00002	Y	2 0,025 4	2 1,095 9	5 0,024 1	2,4942 E-03	4,5053 E-04	1,9288 E-04	6 0,004 7	3 0,189 6	3 0,004 2	4,315 E-04	7,7402 E-05	3,4799 E-05
00002	Z	0 0,000 0	0 0,000 0	0 0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0 0,000 0	0 0,000 0	0 0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00003	X	0,981 9	0,001 1	0,018 8	1,1297 E-04	1,3104 E-03	2,4146 E-04	0,145 2	0,000 2	0,002 8	1,6587 E-05	1,9376 E-04	3,5468 E-05
00003	Y	0,017 7	1,095 6	0,024 7	2,2792 E-03	5,4765 E-04	4,3433 E-04	0,003 3	0,189 5	0,004 3	3,9432 E-04	9,436 E-05	7,6607 E-05
00003	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00004	X	0,000 0	0,000 0	0,018 0	8,9589 E-06	1,5422 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 7	1,3566 E-06	2,2864 E-05	0 E+00
00004	Y	0,000 0	0,000 0	0,026 8	2,5035 E-04	5,0408 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 7	4,3632 E-05	8,7759 E-06	0 E+00
00004	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00005	X	0,981 0	0,007 9	0,022 5	3,2735 E-05	2,1306 E-03	1,1279 E-04	0,145 0	0,001 3	0,003 4	4,4967 E-06	3,1504 E-04	1,6449 E-05
00005	Y	0,017 2	1,180 4	0,030 1	3,0071 E-03	2,0464 E-04	1,0596 E-04	0,003 2	0,205 5	0,005 2	5,2338 E-04	3,6051 E-05	1,7049 E-05
00005	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00006	X	0,000 0	0,000 0	0,023 1	3,5709 E-05	1,6943 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 4	5,2868 E-06	2,5121 E-05	0 E+00
00006	Y	0,000 0	0,000 0	0,026 6	2,4871 E-04	5,0125 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 6	4,3344 E-05	8,7153 E-06	0 E+00
00006	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00007	X	0,984 5	0,007 6	0,029 6	8,3156 E-05	2,2286 E-03	9,5535 E-05	0,145 7	0,001 2	0,004 4	1,266 E-05	3,2973 E-04	1,4332 E-05
00007	Y	0,025 0	1,181 2	0,029 7	3,153 E-03	2,1646 E-04	1,5964 E-04	0,004 6	0,205 6	0,005 2	5,4877 E-04	3,8267 E-05	2,9006 E-05
00007	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00008	X	0,000 0	0,000 0	0,000 4	2,0563 E-06	1,1024 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 1	3,0939 E-07	1,6339 E-05	0 E+00
00008	Y	0,000 0	0,000 0	0,021 6	2,0356 E-04	1,7158 E-06	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,003 8	3,5411 E-05	3,1496 E-07	0 E+00
00008	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00009	X	0,984 3	0,004 2	0,000 3	1,1395 E-05	1,4065 E-03	5,8562 E-05	0,145 6	0,000 7	0,000 0	1,8118 E-06	2,0811 E-04	8,4291 E-06
00009	Y	0,025 3	1,137 1	0,034 2	3,8374 E-03	1,6159 E-05	8,37 E-05	0,004 7	0,197 3	0,006 0	6,6591 E-04	2,6023 E-06	1,5633 E-05
00009	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00010	X	0,000 0	0,000 0	0,001 4	3,6476 E-06	1,0346 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 2	5,478 E-07	1,533 E-05	0 E+00
00010	Y	0,000 0	0,000 0	0,022 7	2,0521 E-04	1,3992 E-06	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 0	3,5698 E-05	2,543 E-07	0 E+00
00010	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00011	X	0,982 0	0,004 3	0,002 2	2,6087 E-05	1,3841 E-03	8,327 E-05	0,145 2	0,000 7	0,000 3	4,0075 E-06	2,0467 E-04	1,2532 E-05
00011	Y	0,017 6	1,137 1	0,036 5	3,7913 E-03	2,5085 E-05	7,7782 E-05	0,003 3	0,197 3	0,006 4	6,5792 E-04	3,9928 E-06	1,4574 E-05
00011	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00012	X	0,976 9	0,004 9	0,015 9	3,1542 E-04	3,1441 E-03	3,9674 E-05	0,144 5	0,000 7	0,002 4	4,6705 E-05	4,649 E-04	6,1423 E-06
00012	Y	0,004 8	1,143 4	0,000 8	2,5311 E-03	1,5628 E-05	1,0195 E-03	0,000 9	0,198 1	0,000 1	4,387 E-04	2,7743 E-06	1,7487 E-04
00012	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00013	X	0,987 1	0,003 7	0,019 7	1,1046 E-03	1,2683 E-03	2,6011 E-04	0,146 0	0,000 6	0,002 9	1,6333 E-04	1,8753 E-04	3,8089 E-05
00013	Y	0,006 4	1,182 7	0,000 7	7,7162 E-04	8,8323 E-04	3,0601 E-04	0,001 1	0,205 6	0,000 0	1,3362 E-04	1,5332 E-04	5,4965 E-05
00013	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00
00014	X	0,000 0	0,000 0	0,016 4	1,2414 E-05	1,5521 E-04	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,002 4	1,8467 E-06	2,2993 E-05	0 E+00
00014	Y	0,000 0	0,000 0	0,023 5	2,3291 E-04	4,1454 E-05	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,004 1	4,0477 E-05	7,2408 E-06	0 E+00
00014	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E+00	0 E+00	0 E+00

LEGENDA:

Dir Direzione del sisma.
S_x, S_y, S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale									
Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z	
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00001	X	+	0,0000	0,0000	-0,0002	3,3851 E-06	-2,4932 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0002	-3,3851 E-06	2,4932 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0011	2,808 E-06	-6,9939 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0011	-2,808 E-06	6,9939 E-06	0 E+00	
00002	X	+	-0,0225	-0,0461	-0,0005	9,3727 E-05	-5,4715 E-05	2,5901 E-04	
	X	-	0,0225	0,0461	0,0005	-9,3727 E-05	5,4715 E-05	-2,5901 E-04	
	Y	+	-0,0433	-0,0898	-0,0018	1,9906 E-04	-9,4023 E-05	4,9588 E-04	
	Y	-	0,0433	0,0898	0,0018	-1,9906 E-04	9,4023 E-05	-4,9588 E-04	
00003	X	+	0,0227	-0,0461	0,0004	8,0121 E-05	5,7923 E-05	2,3977 E-04	
	X	-	-0,0227	0,0461	-0,0004	-8,0121 E-05	-5,7923 E-05	-2,3977 E-04	
	Y	+	0,0440	-0,0898	0,0016	1,7092 E-04	1,0119 E-04	4,5715 E-04	
	Y	-	-0,0440	0,0898	-0,0016	-1,7092 E-04	-1,0119 E-04	-4,5715 E-04	
00004	X	+	0,0000	0,0000	-0,0001	-4,189 E-06	2,2744 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0001	4,189 E-06	-2,2744 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0007	-4,7948 E-06	6,2988 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0007	4,7948 E-06	-6,2988 E-06	0 E+00	
00005	X	+	0,0226	0,0518	-0,0003	-1,1535 E-04	4,3372 E-05	2,5452 E-04	
	X	-	-0,0226	-0,0518	0,0003	1,1535 E-04	-4,3372 E-05	-2,5452 E-04	
	Y	+	0,0439	0,0995	-0,0013	-2,2947 E-04	7,6534 E-05	4,9193 E-04	
	Y	-	-0,0439	-0,0995	0,0013	2,2947 E-04	-7,6534 E-05	-4,9193 E-04	
00006	X	+	0,0000	0,0000	0,0001	-4,0408 E-06	-2,4281 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0001	4,0408 E-06	2,4281 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0008	-4,4762 E-06	-6,6148 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0008	4,4762 E-06	6,6148 E-06	0 E+00	
00007	X	+	-0,0225	0,0518	0,0004	-1,2554 E-04	-4,3129 E-05	2,7309 E-04	
	X	-	0,0225	-0,0518	-0,0004	1,2554 E-04	4,3129 E-05	-2,7309 E-04	
	Y	+	-0,0433	0,0996	0,0015	-2,5237 E-04	-7,3792 E-05	5,1685 E-04	
	Y	-	0,0433	-0,0996	-0,0015	2,5237 E-04	7,3792 E-05	-5,1685 E-04	
00008	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,0442 E-07	-1,7693 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,0442 E-07	1,7693 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0001	4,6613 E-07	-4,6617 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-4,6613 E-07	4,6617 E-06	0 E+00	
00009	X	+	-0,0224	0,0004	0,0001	-1,8244 E-06	-3,1173 E-05	1,9053 E-04	
	X	-	0,0224	-0,0004	-0,0001	1,8244 E-06	3,1173 E-05	-1,9053 E-04	
	Y	+	-0,0433	0,0001	0,0002	-6,0701 E-07	-5,9265 E-05	3,608 E-04	
	Y	-	0,0433	-0,0001	-0,0002	6,0701 E-07	5,9265 E-05	-3,608 E-04	
00010	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,0139 E-07	1,629 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,0139 E-07	-1,629 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	-0,0001	4,6878 E-07	4,3868 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0001	-4,6878 E-07	-4,3868 E-06	0 E+00	
00011	X	+	0,0227	0,0004	-0,0001	-2,2863 E-06	3,2096 E-05	1,9866 E-04	
	X	-	-0,0227	-0,0004	0,0001	2,2863 E-06	-3,2096 E-05	-1,9866 E-04	
	Y	+	0,0440	0,0001	-0,0002	-1,7975 E-06	6,1547 E-05	3,7491 E-04	
	Y	-	-0,0440	-0,0001	0,0002	1,7975 E-06	-6,1547 E-05	-3,7491 E-04	
00012	X	+	-0,0005	-0,0264	0,0000	-1,4557 E-04	1,2883 E-06	2,0979 E-04	
	X	-	0,0005	0,0264	0,0000	1,4557 E-04	-1,2883 E-06	-2,0979 E-04	
	Y	+	-0,0008	-0,0508	0,0000	-1,7426 E-04	4,855 E-06	5,3139 E-04	
	Y	-	0,0008	0,0508	0,0000	1,7426 E-04	-4,855 E-06	-5,3139 E-04	
00013	X	+	-0,0001	0,0299	0,0001	-1,6882 E-05	-1,8725 E-05	2,3353 E-04	
	X	-	0,0001	-0,0299	-0,0001	1,6882 E-05	1,8725 E-05	-2,3353 E-04	
	Y	+	-0,0002	0,0564	0,0005	-1,9187 E-04	3,7775 E-05	6,9164 E-04	
	Y	-	0,0002	-0,0564	-0,0005	1,9187 E-04	-3,7775 E-05	-6,9164 E-04	
00014	X	+	0,0000	0,0000	0,0001	3,6058 E-06	2,188 E-06	0 E+00	
	X	-	0,0000	0,0000	-0,0001	-3,6058 E-06	-2,188 E-06	0 E+00	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0009	3,2629 E-06	6,3908 E-06	0 E+00	
	Y	-	0,0000	0,0000	-0,0009	-3,2629 E-06	-6,3908 E-06	0 E+00	

LEGGENDA:

Dir Direzione del sisma.

S_x, S_y, Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

S_z, Θ_x, Θ_y, Θ_z

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Piano Copertura														
Travata: Piano Copertura														
Trave Legno 2a-4	001	-26	-41	228	2.780	822	16	-26	36	527	3.548	-1.300	51	
	002	-51	-87	303	4.391	1.390	38	-51	74	1.155	5.815	-2.552	103	
	003	-8	2	17	84	30	-5	-8	-9	-57	84	30	-5	
	004	-38	-74	241	3.605	1.139	34	-38	68	1.001	4.796	-2.148	89	
	005	-54	-106	346	5.173	1.634	50	-54	98	1.436	6.876	-3.082	127	
Trave Legno 1-2a	001	20	36	582	3.465	1.362	-51	20	-36	234	2.693	-845	-10	
	002	39	75	1.248	5.683	2.654	-103	39	-77	318	4.252	-1.438	-26	
	003	8	-9	-53	82	-27	4	8	2	16	82	-27	4	
	004	28	69	1.076	4.681	2.231	-89	28	-66	254	3.490	-1.181	-25	
	005	40	98	1.544	6.719	3.202	-127	40	-95	364	5.009	-1.695	-36	
Trave Legno 1a-2a	001	1	0	254	4.024	256	0	1	-2	270	4.024	-263	0	
	002	2	0	301	6.381	223	-1	2	-3	322	6.381	-232	-1	
	003	0	0	8	131	-1	0	0	0	14	131	-1	0	
	004	2	0	246	5.234	186	-1	2	-3	259	5.234	-192	-1	

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Trave Legno 1a-6	005	3	1	352	7.509	267	-1	3	-4	372	7.509	-275	-1
	001	28	45	231	2.751	834	-24	28	-24	569	3.543	-1.358	-31
	002	51	94	311	4.350	1.410	-53	51	-58	1.247	5.817	-2.664	-70
	003	10	-2	15	82	31	5	10	10	-62	82	31	5
	004	36	80	249	3.573	1.156	-48	36	-55	1.080	4.798	-2.241	-61
	005	52	114	358	5.125	1.658	-69	52	-79	1.550	6.881	-3.215	-88
Trave Legno 3-1a	001	-25	-26	595	3.542	1.395	36	-25	43	233	2.745	-858	21
	002	-46	-60	1.292	5.818	2.731	72	-46	92	316	4.336	-1.456	50
	003	-10	10	-60	83	-30	-5	-10	-2	15	83	-30	-5
	004	-32	-57	1.117	4.796	2.297	63	-32	78	254	3.561	-1.196	45
	005	-45	-81	1.602	6.881	3.296	90	-45	111	364	5.108	-1.715	65
Piano Terra													
Trave 1-2					Travata: Trave 1-2-3								
Trave 1-2	001	-2	223	1.055	-607	10.244	-97	-2	-113	12.111	-607	-16.363	-97
	002	-25	318	562	-2.168	5.852	-128	-25	-127	6.939	-2.168	-9.302	-128
	003	127	21	903	966	7.441	-13	127	-24	8.296	966	-11.417	-13
	004	-106	252	-109	-2.426	13	-98	-106	-91	306	-2.426	-252	-98
	005	-152	360	-157	-3.483	19	-141	-152	-129	439	-3.483	-361	-141
Trave 2-3	001	-3	-72	12.897	-91	17.642	33	-3	58	1.597	-91	-12.054	33
	002	17	-65	7.481	-1.815	10.101	31	17	57	699	-1.815	-6.819	31
	003	-115	-22	8.809	1.308	12.306	10	-115	16	1.392	1.308	-8.756	10
	004	91	-40	421	-2.358	336	20	91	37	-314	-2.358	45	20
	005	131	-58	604	-3.384	483	29	131	53	-451	-3.384	64	29
Piano Terra													
Trave 4-5					Travata: Trave 4-5-6								
Trave 4-5	001	-4	-186	1.050	-685	10.242	80	-4	92	12.110	-685	-16.363	80
	002	16	-260	550	-2.282	5.847	102	16	94	6.938	-2.282	-9.303	102
	003	-127	-20	905	962	7.442	12	-127	23	8.296	962	-11.416	12
	004	98	-202	-120	-2.523	8	76	98	62	305	-2.523	-253	76
	005	141	-292	-172	-3.617	13	110	141	90	438	-3.617	-364	110
Trave 5-6	001	1	88	12.904	-137	17.647	-41	1	-71	1.591	-137	-12.052	-41
	002	-19	88	7.494	-1.883	10.108	-42	-19	-74	689	-1.883	-6.813	-42
	003	115	22	8.809	1.306	12.306	-10	115	-17	1.392	1.306	-8.756	-10
	004	-92	58	431	-2.416	340	-28	-92	-51	-323	-2.416	50	-28
	005	-132	84	619	-3.464	490	-40	-132	-73	-463	-3.464	71	-40
Piano Terra													
Trave 1-4					Travata: Trave 1-4								
Trave 1-4	001	-2	95	627	-1.125	5.036	-5	-2	77	662	-1.125	-5.057	-5
	002	-5	171	-236	-2.789	709	-9	-5	139	-179	-2.789	-747	-9
	003	0	-4	90	68	756	0	0	-4	91	68	-757	0
	004	-4	144	-257	-2.370	94	-7	-4	120	-207	-2.370	-127	-7
	005	-6	208	-367	-3.399	136	-11	-6	171	-299	-3.399	-181	-11
Piano Terra													
Trave 2-5					Travata: Trave 2-5								
Trave 2-5	001	0	-42	1.623	1.153	3.361	11	0	-5	1.634	1.153	-3.367	11
	002	1	-63	756	651	1.582	17	1	-8	776	651	-1.594	17
	003	0	-2	1.004	543	2.018	0	0	-1	1.004	543	-2.019	0
	004	1	-52	-28	193	-5	14	1	-5	-10	193	-5	14
	005	1	-73	-39	276	-7	19	1	-8	-16	276	-7	19
Piano Terra													
Trave 3-6					Travata: Trave 3-6								
Trave 3-6	001	3	-22	640	-1.100	5.043	12	3	18	652	-1.100	-5.051	12
	002	4	-49	-219	-2.752	727	19	4	15	-191	-2.752	-746	19
	003	0	5	94	64	757	0	0	6	94	64	-757	0
	004	4	-44	-245	-2.337	109	15	4	8	-220	-2.337	-126	15
	005	5	-63	-350	-3.352	158	22	5	12	-316	-3.352	-180	22
Fondazione													
Trave 1-2					Travata: Trave 1-2-3								
Trave 1-2	001	-38	41	-4.133	13.991	-12.392	-194	-38	271	-7.603	13.991	13.642	350
	002	-21	4	-1.406	5.959	-5.089	-76	-21	134	-3.737	5.959	6.252	164
	003	-27	-24	584	1.692	-3.469	-45	-27	140	-7.421	1.692	9.133	156
	004	18	67	-1.236	3.245	-1.905	-58	18	-44	814	3.245	119	-17
	005	26	97	-1.775	4.661	-2.737	-84	26	-63	1.168	4.661	172	-25
Trave 2-3	001	27	271	-8.654	17.371	-14.507	-354	27	117	-5.253	17.371	13.762	254
	002	13	124	-4.178	7.723	-6.645	-161	13	52	-1.946	7.723	5.830	114
	003	20	130	-7.999	3.644	-9.577	-151	20	15	-7	3.644	4.368	76
	004	-19	-38	792	3.507	-165	10	-19	69	-1.330	3.507	1.966	60
	005	-28	-54	1.138	5.036	-238	14	-28	100	-1.911	5.036	2.823	86
Fondazione													
Trave 4-5					Travata: Trave 4-5-6								
Trave 4-5	001	36	-48	-4.130	14.018	-12.408	200	36	-268	-7.621	14.018	13.663	-349
	002	19	-15	-1.399	6.003	-5.113	86	19	-128	-3.768	6.003	6.287	-163
	003	27	24	583	1.691	-3.469	45	27	-140	-7.421	1.691	9.134	-156
	004	-21	-78	-1.233	3.288	-1.929	68	-21	49	790	3.288	149	18
	005	-30	-110	-1.766	4.714	-2.766	96	-30	70	1.131	4.714	215	26
Trave 5-6	001	-30	-278	-8.649	17.360	-14.504	358	-30	-110	-5.251	17.360	13.750	-248
	002	-17	-135	-4.171	7.705	-6.642	167	-17	-40	-1.942	7.705	5.811	-105
	003	-21	-130	-7.999	3.643	-9.577	151	-21	-15	-7	3.643	4.368	-76
	004	16	28	799	3.497	-163	-4	16	-59	-1.329	3.497	1.953	-53
	005	23	41	1.145	5.014	-234	-6	23	-85	-1.905	5.014	2.800	-76
Fondazione													
Trave 1-4					Travata: Trave 1-4								
Trave 1-4	001	2	-231	-5.737	17.366	-13.876	420	2	-240	-5.727	17.366	13.880	-427
	002	2	-91	-2.407	7.582	-5.870	173	2	-107	-2.392	7.582	5.876	-184
	003	0	-21	-1.983	5.662	-4.730	38	0	-22	-1.983	5.662	4.730	-39
	004	2	-51	-746	2.644	-1.868	99	2	-65	-729	2.644	1.872	-109
	005	3	-74	-1.068	3.795	-2.681	143	3	-93	-1.050	3.795	2.688	-156
Fondazione													
Trave 2-5					Travata: Trave 2-5								
Trave 2-5	001	1	-12	-7.444	21.348	-17.768	25	1	-18	-7.429	21.348	17.761	-29
	002	2	0	-3.392	9.746	-8.087	5	2	-10	-3.367	9.746	8.076	-12
	003	0	5	-2.930	8.564	-7.030	-9	0	5	-2.930	8.564	7.030	9
	004	1	-2	-113	541	-298	9	1	-11	-89	541	287	-15

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
	005	2	-3	-160	776	-427	13	2	-16	-130	776	413	-21	
Fondazione		Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	001	1	294	-5.949	17.882	-14.383	-524	1	286	-5.957	17.882	14.381	519	
	002	2	137	-2.550	7.953	-6.232	-239	2	124	-2.560	7.953	6.227	230	
	003	0	69	-2.164	6.094	-5.145	-125	0	69	-2.164	6.094	5.145	124	
	004	2	60	-731	2.643	-1.864	-102	2	50	-736	2.643	1.859	95	
	005	2	86	-1.047	3.793	-2.674	-147	2	71	-1.057	3.793	2.668	136	

LEGENDA:

Id_{Tr}
 Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

CC
 Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Estr.
 Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Piano Copertura		Travata: Piano Copertura												
Trave Legno 2a-4	X	23	92	347	1.564	256	64	23	63	276	1.564	256	64	
	Y	69	152	155	5.628	21	74	69	27	103	5.628	21	74	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1-2a	X	14	47	271	2.126	257	48	14	75	379	2.126	257	48	
	Y	62	5	63	5.674	46	55	62	132	179	5.674	46	55	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-2a	X	14	8	205	1.203	107	2	14	2	277	1.203	107	2	
	Y	20	18	78	709	25	16	20	54	38	709	25	16	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-6	X	1	95	126	1.661	139	70	1	79	224	1.661	139	70	
	Y	68	42	183	3.127	207	7	68	26	338	3.127	207	7	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 3-1a	X	23	20	321	283	260	6	23	5	337	283	260	6	
	Y	38	75	230	5.053	83	37	38	21	17	5.053	83	37	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3												
Trave 1-2	X	44	510	3.694	992	2.802	189	44	145	6.058	992	2.802	189	
	Y	871	1.127	1.119	8.540	490	510	871	652	592	8.540	490	510	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 2-3	X	26	18	6.208	10.107	2.814	41	26	178	4.713	10.107	2.814	41	
	Y	404	486	84	3.595	103	298	404	670	332	3.595	103	298	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra		Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	X	28	373	3.974	705	2.941	134	28	96	6.267	705	2.941	134	
	Y	775	446	903	7.243	384	214	775	300	434	7.243	384	214	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 5-6	X	34	32	6.282	10.268	2.867	24	34	125	4.844	10.268	2.867	24	
	Y	355	143	180	3.403	143	49	355	47	389	3.403	143	49	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra		Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	X	74	338	155	3.257	31	51	74	166	53	3.257	31	51	
	Y	594	793	5.971	3.078	3.643	374	594	464	6.289	3.078	3.643	374	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra		Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	X	4	125	16	15	9	18	4	67	11	15	9	18	
	Y	9	208	4.610	321	2.747	121	9	195	4.630	321	2.747	121	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra		Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	X	51	169	41	1.766	64	29	51	74	182	1.766	64	29	
	Y	251	396	7.826	1.638	4.715	137	251	63	8.043	1.638	4.715	137	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3												
Trave 1-2	X	34	122	6.351	5.815	1.964	104	34	94	6.596	5.815	4.778	56	
	Y	69	984	1.140	5.165	5.117	1.506	69	558	4.706	5.165	7.291	1.189	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 2-3	X	10	7	6.987	5.115	5.072	15	10	54	5.602	5.115	902	59	
	Y	101	675	4.829	5.983	7.486	1.310	101	1.253	2.524	5.983	6.545	1.738	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	X	51	210	6.202	5.722	1.507	198	51	123	7.016	5.722	5.284	46	
	Y	67	970	1.200	5.118	5.042	1.488	67	556	4.410	5.118	6.926	1.181	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 5-6	X	72	150	6.782	5.965	5.022	57	72	273	5.036	5.965	160	254	
	Y	99	666	4.486	5.975	7.106	1.300	99	1.246	2.608	5.975	6.507	1.725	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	X	14	414	1.612	4.552	3.852	794	14	498	1.736	4.552	4.145	856	
	Y	211	680	9.469	337	4.011	508	211	679	9.428	337	4.082	507	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	X	16	261	116	187	264	522	16	356	73	187	152	594	
	Y	8	24	7.416	220	2.731	18	8	26	7.521	220	3.010	20	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Id _{Tr}	Di r	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione		Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	34	357	1.836	5.190	4.360	763	34	577	2.059	5.190	4.897	926
	Y	256	825	9.307	220	3.626	617	256	824	9.278	220	3.665	615
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

- Id_{Tr}**
Dir
Estr.
Inz./Fin.
- Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
 Direzione del sisma.
 Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Di r	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 2a-4	X	+	4	16	-11	-61	-5	-13	4	-15	2	-61	-5	-13
	X	-	-4	-16	11	61	5	13	-4	15	-2	61	5	13
	Y	+	6	45	-9	-62	-1	-34	6	-37	-7	-62	-1	-34
	Y	-	-6	-45	9	62	1	34	-6	37	7	62	1	34
Trave Legno 1-2a	X	+	4	13	-3	49	-6	-11	4	-15	12	49	-6	-11
	X	-	-4	-13	3	-49	6	11	-4	15	-12	-49	6	11
	Y	+	6	32	2	41	-4	-29	6	-41	12	41	-4	-29
	Y	-	-6	-32	-2	-41	4	29	-6	41	-12	-41	4	29
Trave Legno 1a-2a	X	+	-1	7	-1	-15	0	-3	-1	-7	1	-15	0	-3
	X	-	1	-7	1	15	0	3	1	7	-1	15	0	3
	Y	+	0	34	4	20	1	-14	0	-29	-2	20	1	-14
	Y	-	0	-34	-4	-20	-1	14	0	29	2	-20	-1	14
Trave Legno 1a-6	X	+	2	14	-5	46	-6	-11	2	-14	9	46	-6	-11
	X	-	-2	-14	5	-46	6	11	-2	14	-9	-46	6	11
	Y	+	1	50	-38	-118	-30	-36	1	-40	36	-118	-30	-36
	Y	-	-1	-50	38	118	30	36	-1	40	-36	118	30	36
Trave Legno 3-1a	X	+	2	13	-10	0	-7	-11	2	-14	8	0	-7	-11
	X	-	-2	-13	10	0	7	11	-2	14	-8	0	7	11
	Y	+	0	36	-29	73	-23	-33	0	-47	29	73	-23	-33
	Y	-	0	-36	29	-73	23	33	0	47	-29	-73	23	33
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	+	41	382	-139	-349	-89	-206	41	-336	170	-349	-89	-206
	X	-	-41	-382	139	349	89	206	-41	336	-170	349	89	206
	Y	+	100	820	-275	-611	-180	-441	100	-715	350	-611	-180	-441
	Y	-	-100	-820	275	611	180	441	-100	715	-350	611	180	441
Trave 2-3	X	+	51	320	-141	169	-62	-179	51	-376	100	169	-62	-179
	X	-	-51	-320	141	-169	62	179	-51	376	-100	-169	62	179
	Y	+	118	689	-294	265	-128	-390	118	-823	203	265	-128	-390
	Y	-	-118	-689	294	-265	128	390	-118	823	-203	-265	128	390
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6											
Trave 4-5	X	+	48	419	130	319	84	-219	48	-343	-162	319	84	-219
	X	-	-48	-419	-130	-319	-84	219	-48	343	162	-319	-84	219
	Y	+	115	909	255	534	167	-473	115	-736	-328	534	167	-473
	Y	-	-115	-909	-255	-534	-167	473	-115	736	328	-534	-167	473
Trave 5-6	X	+	56	325	137	-139	61	-189	56	-407	-99	-139	61	-189
	X	-	-56	-325	-137	139	-61	189	-56	407	99	139	-61	189
	Y	+	130	690	281	-177	123	-401	130	-869	-195	-177	123	-401
	Y	-	-130	-690	-281	177	-123	401	-130	869	195	177	-123	401
Piano Terra			Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	+	59	477	203	-168	126	-290	59	-500	-220	-168	126	-290
	X	-	-59	-477	-203	168	-126	290	-59	500	220	168	-126	290
	Y	+	116	1.028	507	-398	314	-626	116	-1.079	-549	-398	314	-626
	Y	-	-116	-1.028	-507	398	-314	626	-116	1.079	549	398	-314	626
Piano Terra			Travata: Trave 2-5											
Trave 2-5	X	+	12	322	-3	-4	-2	-188	12	-310	3	-4	-2	-188
	X	-	-12	-322	3	4	2	188	-12	310	-3	4	2	188
	Y	+	27	670	-3	-10	-2	-392	27	-647	2	-10	-2	-392
	Y	-	-27	-670	3	10	2	392	-27	647	-2	10	2	392
Piano Terra			Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	+	45	526	-283	100	-172	-319	45	-548	297	100	-172	-319
	X	-	-45	-526	283	-100	172	319	-45	548	-297	-100	172	319
	Y	+	90	1.146	-659	267	-402	-691	90	-1.179	693	267	-402	-691
	Y	-	-90	-1.146	659	-267	402	691	-90	1.179	-693	-267	402	691
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	+	7	29	-125	-63	-65	-27	7	-17	117	-63	-75	-7
	X	-	-7	-29	125	63	65	27	-7	17	-117	63	75	7
	Y	+	7	28	-229	-258	-22	-27	7	-15	274	-258	-207	-5
	Y	-	-7	-28	229	258	22	27	-7	15	-274	258	207	5
Trave 2-3	X	+	8	17	-136	65	-88	-7	8	-32	144	65	-76	-30
	X	-	-8	-17	136	-65	88	7	-8	32	-144	-65	76	30
	Y	+	12	25	-353	221	-254	-10	12	-43	287	221	-63	-39
	Y	-	-12	-25	353	-221	254	10	-12	43	-287	-221	63	39
Fondazione			Travata: Trave 4-5-6											
Trave 4-5	X	+	7	27	119	81	51	-26	7	-16	-115	81	77	-6
	X	-	-7	-27	-119	-81	-51	26	-7	16	115	-81	-77	6
	Y	+	6	24	213	301	-13	-23	6	-12	-271	301	213	-3

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
	Y	-	-6	-24	-213	-301	13	23	-6	12	271	-301	-213	3
Trave 5-6	X	+	8	17	143	-66	95	-6	8	-31	-142	-66	68	-29
	X	-	-8	-17	-143	66	-95	6	-8	31	142	66	-68	29
	Y	+	11	23	369	-226	270	-10	11	-40	-282	-226	45	-37
	Y	-	-11	-23	-369	226	-270	10	-11	40	282	226	-45	37
Fondazione			Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	+	10	33	373	26	246	-24	10	-34	-377	26	264	-26
	X	-	-10	-33	-373	-26	-246	24	-10	34	377	-26	-264	26
	Y	+	34	109	832	61	606	-80	34	-111	-841	61	647	-84
	Y	-	-34	-109	-832	-61	-606	80	-34	111	841	-61	-647	84
Fondazione			Travata: Trave 2-5											
Trave 2-5	X	+	8	24	-2	0	-4	-18	8	-25	3	0	-6	-19
	X	-	-8	-24	2	0	4	18	-8	25	-3	0	6	19
	Y	+	23	74	-6	0	-11	-55	23	-75	8	0	-15	-56
	Y	-	-23	-74	6	0	11	55	-23	75	-8	0	15	56
Fondazione			Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	+	10	33	-389	-17	-253	-25	10	-34	390	-17	-263	-26
	X	-	-10	-33	389	17	253	25	-10	34	-390	17	263	26
	Y	+	33	105	-860	-42	-611	-78	33	-106	862	-42	-633	-80
	Y	-	-33	-105	860	42	611	78	-33	106	-862	42	633	80

LEGENDA:
Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inz./Fin.

TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD

Travi - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Piano Copertura			Travata: Piano Copertura											
Trave Legno 2a-4	X	19	78	298	1.341	219	55	19	54	237	1.341	219	55	
	Y	61	134	137	4.930	19	65	61	23	90	4.930	19	65	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1-2a	X	12	40	233	1.824	221	41	12	64	324	1.824	221	41	
	Y	55	5	55	4.970	41	48	55	116	157	4.970	41	48	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-2a	X	12	7	176	1.031	91	2	12	1	238	1.031	91	2	
	Y	18	15	69	623	22	14	18	47	35	623	22	14	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 1a-6	X	1	82	110	1.422	120	60	1	68	192	1.422	120	60	
	Y	60	38	160	2.748	181	7	60	22	298	2.748	181	7	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave Legno 3-1a	X	20	16	275	241	223	6	20	5	289	241	223	6	
	Y	34	66	201	4.441	73	33	34	19	15	4.441	73	33	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	36	437	3.167	852	2.402	162	36	125	5.194	852	2.402	162	
	Y	768	986	973	7.473	425	447	768	571	510	7.473	425	447	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 2-3	X	23	15	5.323	8.665	2.413	35	23	153	4.042	8.665	2.413	35	
	Y	352	427	79	3.166	94	262	352	590	297	3.166	94	262	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6											
Trave 4-5	X	25	320	3.408	606	2.522	115	25	83	5.376	606	2.522	115	
	Y	683	392	783	6.335	330	187	683	262	367	6.335	330	187	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 5-6	X	30	26	5.389	8.808	2.459	20	30	106	4.156	8.808	2.459	20	
	Y	307	126	167	3.002	131	44	307	41	350	3.002	131	44	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	64	290	133	2.792	26	43	64	142	47	2.792	26	43	
	Y	517	693	5.222	2.694	3.187	327	517	406	5.502	2.694	3.187	327	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 2-5											
Trave 2-5	X	3	108	15	13	8	15	3	57	10	13	8	15	
	Y	7	184	4.045	281	2.410	106	7	173	4.062	281	2.410	106	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Piano Terra			Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	45	145	39	1.515	57	24	45	63	159	1.515	57	24	
	Y	224	350	6.886	1.441	4.150	121	224	57	7.076	1.441	4.150	121	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	31	106	5.443	4.991	1.677	90	31	83	5.656	4.991	4.098	50	
	Y	60	862	997	4.551	4.500	1.322	60	492	4.146	4.551	6.420	1.046	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 2-3	X	9	6	5.998	4.400	4.357	13	9	47	4.796	4.400	753	51	
	Y	89	592	4.243	5.268	6.584	1.151	89	1.105	2.231	5.268	5.771	1.531	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione			Travata: Trave 4-5-6											

Travi - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Tr}	Dir	Estr. Inz.						Estr. Fin.						
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Trave 4-5	X	44	180	5.318	4.915	1.281	170	44	104	6.021	4.915	4.536	39	
	Y	58	851	1.048	4.511	4.436	1.308	58	490	3.888	4.511	6.102	1.038	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 5-6	X	62	128	5.821	5.127	4.314	50	62	235	4.314	5.127	101	218	
	Y	88	585	3.939	5.260	6.249	1.142	88	1.099	2.307	5.260	5.734	1.521	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	X	11	354	1.387	3.917	3.315	682	11	428	1.495	3.917	3.567	735	
	Y	186	599	8.285	295	3.496	448	186	599	8.247	295	3.556	448	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	X	13	223	99	161	227	449	13	306	63	161	133	512	
	Y	8	23	6.507	194	2.390	16	8	24	6.598	194	2.635	18	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	X	30	307	1.579	4.471	3.754	656	30	497	1.779	4.471	4.221	796	
	Y	225	725	8.189	196	3.187	542	225	724	8.165	196	3.223	540	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Dir Direzione del sisma.

Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

Inz./Fin.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Id _{Pil}	CC	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1														
Pilastro 1	001	-32	-1.129	-821	26.268	-992	1.357	-32	2.401	1.758	17.718	-992	1.357	02
	002	-57	-858	-475	10.959	-562	949	-57	1.610	986	10.959	-562	949	02
	003	1	-918	-101	8.199	-139	1.029	1	1.758	262	8.199	-139	1.029	02
	004	-48	-129	-327	3.773	-375	128	-48	204	648	3.773	-375	128	02
	005	-69	-186	-473	5.417	-541	184	-69	293	932	5.417	-541	184	02
Pilastrata: Pilastrata 2														
Pilastro 2	001	7	-854	501	45.916	527	1.023	7	1.806	-871	37.366	527	1.023	02
	002	11	-407	374	20.985	369	492	11	872	-586	20.985	369	492	02
	003	0	-447	315	25.741	343	520	0	906	-577	25.741	343	520	02
	004	9	-59	104	582	82	74	9	134	-109	582	82	74	02
	005	12	-87	150	837	118	107	12	193	-157	837	118	107	02
Pilastrata: Pilastrata 3														
Pilastro 3	001	2	1.527	-828	28.145	-995	-1.900	2	-3.412	1.758	19.595	-995	-1.900	02
	002	7	1.116	-489	12.062	-569	-1.344	7	-2.378	989	12.062	-569	-1.344	02
	003	-2	1.201	-93	9.513	-133	-1.373	-2	-2.369	252	9.513	-133	-1.373	02
	004	7	160	-345	3.831	-386	-233	7	-444	658	3.831	-386	-233	02
	005	11	229	-496	5.498	-555	-333	11	-637	945	5.498	-555	-333	02
Pilastrata: Pilastrata 4														
Pilastro 4	001	27	-1.148	837	26.288	995	1.374	27	2.425	-1.750	17.738	995	1.374	02
	002	49	-894	498	10.989	564	981	49	1.657	-970	10.989	564	981	02
	003	-1	-918	101	8.199	139	1.029	-1	1.756	-261	8.199	139	1.029	02
	004	42	-159	351	3.801	380	155	42	244	-638	3.801	380	155	02
	005	60	-229	499	5.453	543	223	60	351	-913	5.453	543	223	02
Pilastrata: Pilastrata 5														
Pilastro 5	001	-6	872	513	45.927	536	-1.033	-6	-1.813	-881	37.377	536	-1.033	02
	002	-10	437	393	21.004	383	-508	-10	-883	-602	21.004	383	-508	02
	003	0	447	316	25.740	344	-520	0	-906	-578	25.740	344	-520	02
	004	-8	87	119	598	93	-89	-8	-144	-122	598	93	-89	02
	005	-11	123	171	862	134	-126	-11	-206	-176	862	134	-126	02
Pilastrata: Pilastrata 6														
Pilastro 6	001	0	1.521	815	28.132	981	-1.896	0	-3.410	-1.737	19.582	981	-1.896	02
	002	-4	1.106	472	12.038	548	-1.339	-4	-2.376	-954	12.038	548	-1.339	02
	003	2	1.200	93	9.512	133	-1.372	2	-2.368	-252	9.512	133	-1.372	02
	004	-5	152	334	3.812	371	-229	-5	-443	-630	3.812	371	-229	02
	005	-7	218	477	5.467	531	-328	-7	-636	-903	5.467	531	-328	02

LEGENDA:

Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.

Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

Inf./Sup.

PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{Pil}	Dir	Dist r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	
					Pilastrata: Pilastrata 1										
Pilastro 1	X	-	95	9.897	144	1.790	165	7.115	95	8.599	286	1.790	165	7.115	02
	Y	-	196	1.112	11.050	1.003	7.482	1.147	196	1.870	8.407	1.003	7.482	1.147	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma															
Id _{PII}	Dir	Dist r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	-	32	17	9.899	543	7.059	15	32	28	8.458	543	7.059	15	02
	Y	-	36	9.003	281	11.890	227	5.144	36	4.369	307	11.890	227	5.144	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	-	44	8.608	118	3.365	105	5.764	44	6.380	160	3.365	105	5.764	02
	Y	-	48	77	10.918	2.785	7.029	149	48	347	7.358	2.785	7.029	149	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	-	77	9.692	44	2.529	68	6.896	77	8.240	130	2.529	68	6.896	02
	Y	-	86	1.042	10.678	866	7.087	1.042	86	1.671	7.751	866	7.087	1.042	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 5															
Pilastro 5	X	-	23	31	9.876	122	7.035	20	23	21	8.417	122	7.035	20	02
	Y	-	38	8.924	357	10.875	274	5.059	38	4.231	361	10.875	274	5.059	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	-	39	8.463	45	4.822	35	5.619	39	6.145	107	4.822	35	5.619	02
	Y	-	73	126	10.672	2.707	6.766	107	73	288	6.921	2.707	6.766	107	02
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:
Id_{PII} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
Distr Distribuzione delle forze (0P = Principale non richiesta; 1P = Principale proporzionale alle forze statiche; 2P = Proporzionale I Modo vibrazione; 3P = Principale proporzionale ai taglianti; 0S = Secondaria non richiesta; 1S = Secondaria proporzionale alle masse; 2S = secondaria multimodale).
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Id _{PII}	Di r	e	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Pilastro 1	X	+	-95	189	-444	-181	-308	-121	-95	-126	357	-181	-308	-121	02
	X	-	95	-189	444	181	308	121	95	126	-357	181	308	121	02
	Y	+	-208	434	-974	-584	-666	-287	-208	-312	757	-584	-666	-287	02
	Y	-	208	-434	974	584	666	287	208	312	-757	584	666	287	02
Pilastrata: Pilastrata 2															
Pilastro 2	X	+	-79	2	-230	16	-164	0	-79	1	196	16	-164	0	02
	X	-	79	-2	230	-16	164	0	79	-1	-196	-16	164	0	02
	Y	+	-170	0	-510	59	-364	1	-170	3	436	59	-364	1	02
	Y	-	170	0	510	-59	364	-1	170	-3	-436	-59	364	-1	02
Pilastrata: Pilastrata 3															
Pilastro 3	X	+	-101	210	458	177	304	-144	-101	-164	-333	177	304	-144	02
	X	-	101	-210	-458	-177	-304	144	101	164	333	-177	-304	144	02
	Y	+	-223	477	1.004	548	661	-332	-223	-386	-714	548	661	-332	02
	Y	-	223	-477	-1.004	-548	-661	332	223	386	714	-548	-661	332	02
Pilastrata: Pilastrata 4															
Pilastro 4	X	+	-103	-190	-423	213	-286	124	-103	131	321	213	-286	124	02
	X	-	103	190	423	-213	286	-124	103	-131	-321	-213	286	-124	02
	Y	+	-225	-436	-925	659	-614	292	-225	323	672	659	-614	292	02
	Y	-	225	436	925	-659	614	-292	225	-323	-672	-659	614	-292	02
Pilastrata: Pilastrata 5															
Pilastro 5	X	+	-75	3	228	-24	163	-1	-75	0	-195	-24	163	-1	02
	X	-	75	-3	-228	24	-163	1	75	0	195	24	-163	1	02
	Y	+	-164	2	503	-72	360	-1	-164	-1	-433	-72	360	-1	02
	Y	-	164	-2	-503	72	-360	1	164	1	433	72	-360	1	02
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	+	-108	-208	444	-195	289	143	-108	162	-307	-195	289	143	02
	X	-	108	208	-444	195	-289	-143	108	-162	307	195	-289	-143	02
	Y	+	-235	-473	966	-588	620	331	-235	386	-645	-588	620	331	02
	Y	-	235	473	-966	588	-620	-331	235	-386	645	588	-620	-331	02

LEGENDA:
Id_{PII} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
e Segno dell'eccentricità accidentale.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).
Inf./Sup.

Pilastri - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{PII}	Di r	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrata: Pilastrata 1														
Pilastro 1	X	80	8.487	126	1.541	143	6.100	80	7.373	246	1.541	143	6.100	02
	Y	174	986	9.668	894	6.545	1.013	174	1.648	7.355	894	6.545	1.013	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

Pilastrini - Sollecitazioni allo SLD														
Id _{Pil}	Dir	Estr. Inf.						Estr. Sup.						Lv
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Pilastrato: Pilastrato 2														
Pilastrato 2	X	28	15	8.488	471	6.052	12	28	24	7.251	471	6.052	12	02
	Y	33	7.899	258	10.460	207	4.513	33	3.834	280	10.460	207	4.513	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrato: Pilastrato 3														
Pilastrato 3	X	37	7.379	107	2.897	95	4.942	37	5.471	142	2.897	95	4.942	02
	Y	39	63	9.609	2.447	6.186	122	39	294	6.476	2.447	6.186	122	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrato: Pilastrato 4														
Pilastrato 4	X	66	8.314	36	2.175	55	5.915	66	7.067	111	2.175	55	5.915	02
	Y	79	928	9.341	773	6.201	923	79	1.477	6.783	773	6.201	923	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrato: Pilastrato 5														
Pilastrato 5	X	19	29	8.473	96	6.035	17	19	20	7.221	96	6.035	17	02
	Y	36	7.830	329	9.569	252	4.439	36	3.712	328	9.569	252	4.439	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02
Pilastrato: Pilastrato 6														
Pilastrato 6	X	33	7.260	43	4.148	27	4.821	33	5.271	88	4.148	27	4.821	02
	Y	67	117	9.392	2.375	5.956	85	67	242	6.091	2.375	5.956	85	02
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	02

LEGENDA:

- Id_{Pil}
- Dir
- Lv
- Estr.
- Inf./Sup.
- Identificativo del Pilastrato.
- Direzione del sisma.
- Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Solai - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche									
Id _{Cmp}	CC	Estr. Inz.			Estr. Fin.				
		M ₃	N	T ₂	M ₃	N	T ₂		
		[N-m]	[N]	[N]	[N-m]	[N]	[N]		
Piano Terra									
Travetto 1-2					Sezione solaio: Solai 1.1				
Travetto 1-2	001	0	0	2.355	0	0	-2.354		
	002	0	0	1.985	0	0	-1.984		
	003	0	0	2.523	0	0	-2.523		
Piano Terra									
Travetto 1-2					Sezione solaio: Solai 1.2				
Travetto 1-2	001	0	0	2.355	0	0	-2.354		
	002	0	0	1.985	0	0	-1.984		
	003	0	0	2.523	0	0	-2.523		

LEGENDA:

- CC
- Estr. Inz./Fin.
- Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
- Sollecitazione caratteristiche relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3 (N > 0: compressione).

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	001	15.819	-18.562	26.288	837	1.148	253
00001	002	7.168	-8.232	10.989	498	894	156
00001	003	2.758	-5.847	8.199	101	918	43
00001	004	3.552	-3.092	3.801	351	159	36
00001	005	5.094	-4.435	5.453	499	229	51
00004	001	-19.795	19.131	28.145	-828	-1.527	219
00004	002	-9.306	8.636	12.062	-489	-1.116	111
00004	003	-5.141	6.303	9.513	-93	-1.201	60
00004	004	-3.842	3.089	3.831	-345	-160	4
00004	005	-5.516	4.434	5.498	-496	-229	6
00006	001	-19.776	-19.112	28.132	815	-1.521	-217
00006	002	-9.275	-8.607	12.038	472	-1.106	-108
00006	003	-5.140	-6.303	9.512	93	-1.200	-59
00006	004	-3.821	-3.067	3.812	334	-152	-2
00006	005	-5.478	-4.399	5.467	477	-218	-3
00008	001	3.908	-23.088	45.927	872	513	4
00008	002	2.097	-10.584	21.004	437	393	-5
00008	003	2.286	-9.391	25.740	447	316	4
00008	004	316	-606	598	87	119	-18
00008	005	454	-870	862	123	171	-25
00010	001	3.931	23.075	45.916	-854	501	-8
00010	002	2.139	10.563	20.985	-407	374	-1
00010	003	2.286	9.391	25.741	-447	315	-4
00010	004	353	588	582	-59	104	12
00010	005	506	845	837	-87	150	18
00014	001	15.769	18.552	26.268	-821	1.129	-256
00014	002	7.081	8.219	10.959	-475	858	-159
00014	003	2.759	5.846	8.199	-101	918	-43
00014	004	3.473	3.077	3.773	-327	129	-39
00014	005	4.988	4.420	5.417	-473	186	-55

LEGENDA:

- Id_{Nd}
- Identificativo del nodo.

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche							
Id _{Nd}	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.							
F _x , F _y , Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.							
F _z , M _x							
M _y , M _z							

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
Id _{Nd}	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	13.474	4.819	2.650	44	9.692	311
00001	Y	6.667	8.238	1.014	10.676	1.040	525
00001	Z	0	0	0	0	0	0
00004	X	11.641	5.353	3.477	118	8.606	367
00004	Y	6.737	8.985	2.934	10.918	77	641
00004	Z	0	0	0	0	0	0
00006	X	12.508	5.472	4.967	45	8.464	366
00006	Y	6.670	8.274	2.854	10.672	126	520
00006	Z	0	0	0	0	0	0
00008	X	4.060	159	118	31	9.877	182
00008	Y	1.138	7.319	11.027	8.923	357	134
00008	Z	0	0	0	0	0	0
00010	X	3.353	248	555	17	9.898	264
00010	Y	1.056	7.863	12.048	9.003	280	138
00010	Z	0	0	0	0	0	0
00014	X	13.723	4.821	1.899	145	9.899	301
00014	Y	6.819	9.327	1.151	11.050	1.112	652
00014	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

- Id_{Nd} Identificativo del nodo.
- Dir Direzione del sisma.
- F_x, F_y, Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- F_z, M_x
- M_y, M_z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	+	231	286	213	-423	190	-34
00001	X	-	-231	-286	-213	423	-190	34
00001	Y	+	676	577	659	-925	436	-74
00001	Y	-	-676	-577	-659	925	-436	74
00004	X	+	-234	-351	177	458	-210	-27
00004	X	-	234	351	-177	-458	210	27
00004	Y	+	-631	-743	548	1.004	-477	-57
00004	Y	-	631	743	-548	-1.004	477	57
00006	X	+	234	-300	-195	444	208	-35
00006	X	-	-234	300	195	-444	-208	35
00006	Y	+	636	-614	-588	966	473	-70
00006	Y	-	-636	614	588	-966	-473	70
00008	X	+	34	-1	-24	3	228	-14
00008	X	-	-34	1	24	-3	-228	14
00008	Y	+	-110	5	-72	2	503	-43
00008	Y	-	110	-5	72	-2	-503	43
00010	X	+	-54	-1	16	2	-230	-16
00010	X	-	54	1	-16	-2	230	16
00010	Y	+	61	8	59	0	-510	-46
00010	Y	-	-61	-8	-59	0	510	46
00014	X	+	-208	361	-181	-444	-189	-25
00014	X	-	208	-361	181	444	189	25
00014	Y	+	-625	754	-584	-974	-434	-54
00014	Y	-	625	-754	584	974	434	54

LEGENDA:

- Id_{Nd} Identificativo del nodo.
- Dir Direzione del sisma.
- e Segno dell'eccentricità accidentale.
- F_x, F_y, Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- F_z, M_x
- M_y, M_z

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot}	V _{T,pil}	% _{OT,pil}	V _{T,Set}	% _{OT,Set}	V _{T,atr}	% _{OT,atr}
	[N]	[N]	[%]	[N]	[%]	[N]	[%]
X	39.488	39.488	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	38.567	38.567	100,0	0	0,0	0	0,0

LEGENDA:

- V_{T,tot} Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y).
- V_{T,pil} Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).
- %_{OT,pil} Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y).

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot} [N]	V _{T,Pil} [N]	% _{OT,Pil} [%]	V _{T,Set} [N]	% _{OT,Set} [%]	V _{T,atr} [N]	% _{OT,atr} [%]
V _{T,Set}	Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).						
% _{OT,Set}	Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y).						
V _{T,atr}	Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).						
% _{OT,atr}	Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y).						

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)

Dati generali di verifica													CS		
IdNd	Pos	Stato	IdPil,sup	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{rk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}	η	ξ/f	R _f		
				[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]						
Nodo 2	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	34.738	3/φ8/10/4	2,32	1,78	NO		
Nodo 3	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	35.440	3/φ8/10/4	2,32	1,78	NO		
Nodo 5	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	36.719	3/φ8/10/4	2,32	1,78	NO		
Nodo 7	E	NC	-	6,10	1,19	450,00	-	0	35.219	3/φ8/10/4	2,32	1,78	NO		
Nodo 9	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	61.862	4/φ8/8/4	1,45	1,09	NO		
Nodo 11	E	NC	-	7,62	1,19	450,00	-	0	60.706	4/φ8/8/4	1,45	1,09	NO		

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)

Dati indicati per direzione																	
Di r	IdTr	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vjd}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}	
		[cm]	[cm]	[cm²;N·m]	[cm²;N·m]		[N]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]	
Nodo 2																	
1	Trave 1-4	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	177.236	-	314.706	23	
2	Trave 4-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 3																	
1	Trave 1-4	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	177.156	-	314.706	23	
2	Trave 1-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 5																	
1	Trave 3-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	177.010	-	314.706	23	
2	Trave 2-3	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 7																	
1	Trave 3-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	177.181	-	314.706	23	
2	Trave 5-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	2,63	1,48	-	-	0	-	314.706	23	
Nodo 9																	
1	Trave 5-6	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 4-5	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
2	Trave 2-5	40	13	4,21	4,21	A	0	0	1,97	0,97	-	-	0	-	393.382	23	
Nodo 11																	
1	Trave 2-3	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
	Trave 1-2	30	33	4,21	4,21	A	0	0	5,25	3,63	-	-	362.403	-	393.382	23	
2	Trave 2-5	40	13	4,21	4,21	A	0	0	1,97	0,97	-	-	0	-	393.382	23	

LEGENDA:

Dir

Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro

IdTr

Identificativo delle travi che definiscono la direzione.

b_j

Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.

h_{jw}

Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.

A_{sup}/M⁺

Se Or. V_{jd} = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.

A_{inf}/M⁻

Se Or. V_{jd} = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V_{jd} = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.

Or_{vjd}

Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.

V_d

Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.

V_{jsr}

Forza orizzontale resistente del rinforzo.

V_{rsd}

Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.

h_{jc}

Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.

Id_{rf}

Identificativo dell'intervento.

Pos

Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno

C/NC

Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).

Id_{pil,sup}

Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.

σ_{CR}

Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.

σ_{TR}

Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.

f_{yk}

Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.

f_{rk}

Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.

N_{d,sup}

Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.

N_{d,inf}

Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.

A_{sw}

Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).

CS

Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f_{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100).

R_f

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

V_c

Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione

σ

Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.

V_{jsd}

Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU													
IdTr	% _{OLL}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]						
Piano Terra													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	0%	-6.571	6.139	-6.571	6.480	4,21	4,21	8.70[S]	0,14	8.24[S]	0,14	NO	
	12,5%	-6.571	3.665	-5.204	14.482	4,21	4,21	14.58[S]	0,14	3.70[V]	0,14	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	25,0%	-	-	-5.204	18.442	4,21	4,21	-	VNR	2.90[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-5.204	18.702	4,21	4,21	-	VNR	2.86[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-5.204	18.605	4,21	4,21	-	VNR	2.88[V]	0,14	NO
	62,5%	-5.507	2.413	-5.204	15.223	4,21	4,21	22.21[S]	0,14	3.52[V]	0,14	NO
	75,0%	-5.204	12.999	-2.592	7.181	4,21	4,21	4.12[V]	0,14	7.52[V]	0,14	NO
	87,5%	-5.204	32.686	-5.507	986	4,21	4,21	1.64[V]	0,14	54.36[S]	0,14	NO
	100,0%	-5.204	38.928	-	-	4,21	4,21	1.37[V]	0,14	-	VNR	NO
Trave 2-3	0%	-3.416	41.655	-	-	4,21	4,21	1.29[V]	0,14	-	VNR	NO
	12,5%	-3.416	32.175	-12.948	2.245	4,21	4,21	1.67[V]	0,14	23.36[S]	0,14	NO
	25,0%	-12.948	9.567	-3.416	12.186	4,21	4,21	5.48[S]	0,14	4.42[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-3.416	21.789	4,21	4,21	-	VNR	2.47[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-3.416	25.511	4,21	4,21	-	VNR	2.11[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-3.416	25.421	4,21	4,21	-	VNR	2.12[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	-3.416	24.612	4,21	4,21	-	VNR	2.19[V]	0,14	NO
	87,5%	-12.451	3.730	-3.416	18.330	4,21	4,21	14.08[S]	0,14	2.94[V]	0,14	NO
	100,0%	-12.451	7.692	-12.451	7.415	4,21	4,21	6.82[S]	0,14	7.08[S]	0,14	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	0%	-6.035	6.322	-6.035	6.662	4,21	4,21	8.46[S]	0,14	8.03[S]	0,14	NO
	12,5%	-6.035	3.838	-5.583	14.504	4,21	4,21	13.94[S]	0,14	3.69[V]	0,14	NO
	25,0%	-	-	-5.583	18.460	4,21	4,21	-	VNR	2.90[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-5.583	18.722	4,21	4,21	-	VNR	2.86[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-5.583	18.622	4,21	4,21	-	VNR	2.87[V]	0,14	NO
	62,5%	-5.077	2.458	-5.583	15.239	4,21	4,21	21.83[S]	0,14	3.51[V]	0,14	NO
	75,0%	-5.583	12.991	-2.870	7.188	4,21	4,21	4.12[V]	0,14	7.51[V]	0,14	NO
	87,5%	-5.583	32.680	-5.077	1.063	4,21	4,21	1.63[V]	0,14	50.48[S]	0,14	NO
	100,0%	-5.583	38.921	-	-	4,21	4,21	1.37[V]	0,14	-	VNR	NO
Trave 5-6	0%	-3.641	41.694	-	-	4,21	4,21	1.29[V]	0,14	-	VNR	NO
	12,5%	-3.641	32.212	-13.109	2.280	4,21	4,21	1.67[V]	0,14	22.99[S]	0,14	NO
	25,0%	-13.109	9.633	-3.641	12.176	4,21	4,21	5.44[S]	0,14	4.42[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-3.641	21.786	4,21	4,21	-	VNR	2.47[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-3.641	25.520	4,21	4,21	-	VNR	2.11[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-3.641	25.432	4,21	4,21	-	VNR	2.11[V]	0,14	NO
	75,0%	-	-	-3.641	24.627	4,21	4,21	-	VNR	2.18[V]	0,14	NO
	87,5%	-12.725	3.844	-3.641	18.352	4,21	4,21	13.65[S]	0,14	2.93[V]	0,14	NO
	100,0%	-12.725	7.817	-12.725	7.560	4,21	4,21	6.71[S]	0,14	6.94[S]	0,14	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	-8.397	7.003	-8.397	6.610	4,21	4,21	7.59[S]	0,14	8.04[S]	0,14	NO
	12,5%	-8.397	5.970	-8.397	6.682	4,21	4,21	8.90[S]	0,14	7.95[S]	0,14	NO
	25,0%	-8.397	2.237	-11.679	6.688	4,21	4,21	23.76[S]	0,14	7.87[V]	0,14	NO
	37,5%	-	-	-11.679	7.351	4,21	4,21	-	VNR	7.16[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-11.679	7.373	4,21	4,21	-	VNR	7.14[V]	0,14	NO
	62,5%	-	-	-11.679	7.336	4,21	4,21	-	VNR	7.17[V]	0,14	NO
	75,0%	-7.501	2.635	-7.501	6.981	4,21	4,21	20.22[S]	0,14	7.63[S]	0,14	NO
	87,5%	-7.501	6.392	-7.501	6.945	4,21	4,21	8.33[S]	0,14	7.67[S]	0,14	NO
	100,0%	-7.501	7.432	-7.501	6.870	4,21	4,21	7.17[S]	0,14	7.75[S]	0,14	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	1.630	7.299	1.630	2.022	4,21	4,21	3.15[S]	0,30	11.37[S]	0,30	NO
	12,5%	1.630	4.308	1.630	2.863	4,21	4,21	5.33[S]	0,30	8.03[S]	0,30	NO
	25,0%	1.630	1.653	1.630	3.123	4,21	4,21	13.91[S]	0,30	7.36[S]	0,30	NO
	37,5%	-	-	3.496	3.038	4,21	4,21	-	VNR	7.60[V]	0,30	NO
	50,0%	-	-	3.496	3.473	4,21	4,21	-	VNR	6.65[V]	0,30	NO
	62,5%	-	-	3.496	3.022	4,21	4,21	-	VNR	7.64[V]	0,30	NO
	75,0%	1.653	1.687	1.653	3.125	4,21	4,21	13.63[S]	0,30	7.35[S]	0,30	NO
	87,5%	1.653	4.351	1.653	2.859	4,21	4,21	5.28[S]	0,30	8.04[S]	0,30	NO
	100,0%	1.653	7.346	1.653	2.009	4,21	4,21	3.13[S]	0,30	11.44[S]	0,30	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	-6.298	9.031	-6.298	8.212	4,21	4,21	5.92[S]	0,14	6.51[S]	0,14	NO
	12,5%	-6.298	7.871	-6.298	8.199	4,21	4,21	6.79[S]	0,14	6.52[S]	0,14	NO
	25,0%	-6.298	3.636	-6.298	8.068	4,21	4,21	14.70[S]	0,14	6.62[S]	0,14	NO
	37,5%	-5.238	50	-11.511	7.342	4,21	4,21	NS	0,14	7.17[V]	0,14	NO
	50,0%	-	-	-11.511	7.367	4,21	4,21	-	VNR	7.15[V]	0,14	NO
	62,5%	-5.704	350	-5.704	7.584	4,21	4,21	NS	0,14	7.06[S]	0,14	NO
	75,0%	-5.704	3.962	-5.704	8.338	4,21	4,21	13.52[S]	0,14	6.42[S]	0,14	NO
	87,5%	-5.704	8.206	-5.704	8.458	4,21	4,21	6.52[S]	0,14	6.33[S]	0,14	NO
	100,0%	-5.704	9.369	-5.704	8.478	4,21	4,21	5.71[S]	0,14	6.31[S]	0,14	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,sr} M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,ir} M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,sr} A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)															
Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%o _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Piano Terra										Travata: Trave 1-2-3					

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	% _{oLLI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Trave 1-2	0%	+	58.062	3,96	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-20.416	11,27	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	52.068	4,42	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.772	9,68	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	46.074	3,31	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.127	5,62	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	40.080	3,80	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.483	5,00	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	34.087	4,47	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.841	4,50	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	30.732	4,96	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.834	3,83	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	27.376	5,57	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.829	3,33	230.115	152.394	0	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	24.020	9,58	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-51.824	4,44	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 2-3	100,0 %	+	20.901	11,01	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.283	4,02	230.115	341.888	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	56.908	4,04	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.581	14,77	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	53.708	2,75	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.087	7,74	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	43.535	3,39	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.829	6,47	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	36.851	4,01	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.571	5,56	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	30.169	4,89	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.311	4,87	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	26.425	5,59	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.992	3,99	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	22.683	6,51	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.678	3,38	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra	87,5%	+	18.942	7,80	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.362	2,93	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	15.200	15,14	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.044	4,03	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	Travata: Trave 4-5-6														
	Trave 4-5	0%	+	58.085	3,96	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
			-	-20.425	11,27	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		12,5%	+	52.091	4,42	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
			-	-23.781	9,68	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		25,0%	+	46.099	3,06	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
			-	-27.135	5,19	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		37,5%	+	40.105	3,51	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
			-	-30.491	4,62	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		50,0%	+	34.113	4,13	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
			-	-33.848	4,16	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		62,5%	+	30.758	4,58	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
			-	-39.841	3,54	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		75,0%	+	27.403	5,14	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
			-	-45.834	3,08	230.115	140.946	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		87,5%	+	24.047	9,57	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
			-	-51.829	4,44	230.115	344.534	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Trave 5-6	100,0 %	+	20.928	11,00	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.288	4,02	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	56.930	4,04	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.568	14,78	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	53.730	2,75	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.074	7,74	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	43.515	3,39	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.816	6,47	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	36.830	4,01	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.558	5,56	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	30.147	4,90	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.298	4,87	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	26.402	5,59	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.981	3,99	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	22.660	6,52	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.667	3,38	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra	87,5%	+	18.918	7,81	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-50.352	2,93	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	15.176	15,16	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-57.033	4,03	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	Travata: Trave 1-4														
Trave 1-4	0%	+	40.810	5,64	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.764	7,73	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	39.326	5,85	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.026	7,42	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	37.821	3,90	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
		-	-32.287	4,57	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	36.315	4,07	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.549	4,40	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	34.812	4,24	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-34.810	4,24	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	33.548	4,40	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.315	4,07	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	32.287	4,57	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.821	3,90	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	31.025	7,42	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.328	5,85	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	29.764	7,73	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.814	5,64	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra									Travata: Trave 2-5						
Trave 2-5	0%	+	20.596	6,40	131.795	332.651	1.153	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
		-	-11.675	11,29	131.795	332.651	1.153	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	19.208	5,33	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.516	8,18	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	17.817	5,74	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.357	7,66	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	16.429	6,23	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.198	7,21	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	15.039	6,81	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.039	6,81	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	14.198	7,21	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.428	6,23	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	13.357	7,66	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.818	5,74	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	12.516	8,18	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO	
	-	-19.206	5,33	131.795	102.354	1.153	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	11.675	11,29	131.795	332.651	1.153	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO	
	-	-20.596	6,40	131.795	332.651	1.153	0	0	0	2,50	0,2513	0,0000	0,0000	NO	
Piano Terra									Travata: Trave 3-6						
Trave 3-6	0%	+	41.016	5,61	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.960	7,68	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	39.522	5,82	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.222	7,37	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	38.017	3,88	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.483	4,55	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	36.511	4,04	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.745	4,38	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	35.007	4,22	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.006	4,22	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	33.744	4,38	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.512	4,04	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	32.483	4,55	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.017	3,88	230.115	147.657	0	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	31.221	7,37	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	-	-39.523	5,82	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	29.959	7,68	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	-	-41.018	5,61	230.115	344.534	0	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD													
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]						
Piano Terra							Travata: Trave 1-2-3						
Trave 1-2	0%	-6.111	5.568	-6.111	6.040	4,21	4,21	11.33[S]	0,12	10.44[S]	0,12	NO	
	12,5%	-6.111	3.144	-6.111	9.662	4,21	4,21	20.07[S]	0,12	6.53[S]	0,12	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LT}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	25,0%	-	-	-10.929	10.796	4,21	4,21	-	VNR	5.77[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-10.929	10.774	4,21	4,21	-	VNR	5.78[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-10.418	10.709	4,21	4,21	-	VNR	5.83[S]	0,12	NO
	62,5%	-5.047	1.940	-4.407	9.769	4,21	4,21	32.61[S]	0,13	6.48[S]	0,13	NO
	75,0%	-5.047	11.362	-5.047	6.341	4,21	4,21	5.56[S]	0,13	9.97[S]	0,13	NO
	87,5%	-5.047	23.394	-5.047	411	4,21	4,21	2.70[S]	0,13	NS	0,13	NO
	100,0%	-5.047	27.162	-	-	4,21	4,21	2.32[S]	0,13	-	VNR	NO
Trave 2-3	0%	-11.377	28.597	-	-	4,21	4,21	2.17[S]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	-11.377	22.932	-11.377	1.682	4,21	4,21	2.71[S]	0,12	37.03[S]	0,12	NO
	25,0%	-11.377	8.946	-11.377	8.992	4,21	4,21	6.96[S]	0,12	6.92[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-11.377	13.056	4,21	4,21	-	VNR	4.77[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-11.377	14.196	4,21	4,21	-	VNR	4.38[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-10.880	14.581	4,21	4,21	-	VNR	4.27[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-10.880	14.568	4,21	4,21	-	VNR	4.28[S]	0,12	NO
	87,5%	-10.880	3.118	-10.880	12.338	4,21	4,21	20.00[S]	0,12	5.05[S]	0,12	NO
	100,0%	-10.880	7.011	-10.880	6.861	4,21	4,21	8.89[S]	0,12	9.09[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 4-5-6						
Trave 4-5	0%	-5.664	5.720	-5.664	6.197	4,21	4,21	11.04[S]	0,13	10.19[S]	0,13	NO
	12,5%	-5.664	3.288	-5.664	9.778	4,21	4,21	19.21[S]	0,13	6.46[S]	0,13	NO
	25,0%	-	-	-9.824	10.750	4,21	4,21	-	VNR	5.81[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-9.824	10.737	4,21	4,21	-	VNR	5.82[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-9.461	10.640	4,21	4,21	-	VNR	5.88[S]	0,12	NO
	62,5%	-4.705	1.978	-4.452	9.756	4,21	4,21	32.02[S]	0,13	6.49[S]	0,13	NO
	75,0%	-4.705	11.436	-4.452	6.385	4,21	4,21	5.53[S]	0,13	9.92[S]	0,13	NO
	87,5%	-4.705	23.504	-4.705	478	4,21	4,21	2.69[S]	0,13	NS	0,13	NO
	100,0%	-4.705	27.282	-	-	4,21	4,21	2.32[S]	0,13	-	VNR	NO
Trave 5-6	0%	-11.529	28.701	-	-	4,21	4,21	2.16[S]	0,12	-	VNR	NO
	12,5%	-11.529	23.026	-11.529	1.711	4,21	4,21	2.70[S]	0,12	36.39[S]	0,12	NO
	25,0%	-11.529	9.006	-11.529	9.003	4,21	4,21	6.91[S]	0,12	6.91[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-11.529	13.045	4,21	4,21	-	VNR	4.77[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-11.529	14.241	4,21	4,21	-	VNR	4.37[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-11.144	14.636	4,21	4,21	-	VNR	4.25[S]	0,12	NO
	75,0%	-	-	-11.144	14.635	4,21	4,21	-	VNR	4.25[S]	0,12	NO
	87,5%	-11.144	3.214	-11.144	12.434	4,21	4,21	19.39[S]	0,12	5.01[S]	0,12	NO
	100,0%	-11.144	7.117	-11.144	6.990	4,21	4,21	8.75[S]	0,12	8.91[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 1-4						
Trave 1-4	0%	-7.874	6.248	-7.874	5.999	4,21	4,21	10.05[S]	0,12	10.47[S]	0,12	NO
	12,5%	-7.874	5.263	-7.874	6.233	4,21	4,21	11.94[S]	0,12	10.08[S]	0,12	NO
	25,0%	-7.874	1.723	-7.874	6.197	4,21	4,21	36.47[S]	0,12	10.14[S]	0,12	NO
	37,5%	-	-	-7.874	6.114	4,21	4,21	-	VNR	10.27[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-6.977	5.683	4,21	4,21	-	VNR	11.08[S]	0,12	NO
	62,5%	-	-	-6.977	6.376	4,21	4,21	-	VNR	9.87[S]	0,12	NO
	75,0%	-6.977	2.088	-6.977	6.449	4,21	4,21	30.16[S]	0,12	9.76[S]	0,12	NO
	87,5%	-6.977	5.651	-6.977	6.483	4,21	4,21	11.14[S]	0,12	9.71[S]	0,12	NO
	100,0%	-6.977	6.643	-6.977	6.226	4,21	4,21	9.48[S]	0,12	10.11[S]	0,12	NO
Piano Terra						Travata: Trave 2-5						
Trave 2-5	0%	1.671	6.733	1.671	1.466	4,21	4,21	4.18[S]	0,26	19.20[S]	0,26	NO
	12,5%	1.671	3.875	1.671	2.449	4,21	4,21	7.26[S]	0,26	11.49[S]	0,26	NO
	25,0%	1.671	1.362	1.671	2.849	4,21	4,21	20.66[S]	0,26	9.88[S]	0,26	NO
	37,5%	-	-	1.671	2.726	4,21	4,21	-	VNR	10.32[S]	0,26	NO
	50,0%	-	-	1.679	2.058	4,21	4,21	-	VNR	13.67[S]	0,26	NO
	62,5%	-	-	1.673	2.734	4,21	4,21	-	VNR	10.29[S]	0,26	NO
	75,0%	1.693	1.393	1.693	2.849	4,21	4,21	20.20[S]	0,26	9.88[S]	0,26	NO
	87,5%	1.693	3.915	1.693	2.442	4,21	4,21	7.19[S]	0,26	11.52[S]	0,26	NO
	100,0%	1.693	6.778	1.693	1.451	4,21	4,21	4.15[S]	0,26	19.40[S]	0,26	NO
Piano Terra						Travata: Trave 3-6						
Trave 3-6	0%	-6.025	8.091	-6.025	7.451	4,21	4,21	7.80[S]	0,12	8.47[S]	0,12	NO
	12,5%	-6.025	6.990	-6.025	7.459	4,21	4,21	9.03[S]	0,12	8.46[S]	0,12	NO
	25,0%	-6.025	2.995	-6.025	7.427	4,21	4,21	21.07[S]	0,12	8.50[S]	0,12	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	37,5%	-	-	-6.025	6.901	4,21	4,21	-	VNR	9.14[S]	0,12	NO
	50,0%	-	-	-5.431	6.001	4,21	4,21	-	VNR	10.53[S]	0,13	NO
	62,5%	-	-	-5.431	7.149	4,21	4,21	-	VNR	8.84[S]	0,13	NO
	75,0%	-5.431	3.287	-5.431	7.663	4,21	4,21	19.23[S]	0,13	8.25[S]	0,13	NO
	87,5%	-5.431	7.293	-5.431	7.693	4,21	4,21	8.66[S]	0,13	8.21[S]	0,13	NO
	100,0%	-5.431	8.395	-5.431	7.684	4,21	4,21	7.53[S]	0,13	8.22[S]	0,13	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
(X/d)_s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d)_i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
N_{Ed,sr}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
M_{Ed,3,s}	
N_{Ed,ir}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
M_{Ed,3,i}	
A_{s,sr} A_{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
CS_i, CS_s	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	+ / -	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctgθ	
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Piano Terra												
Travata: Trave 1-2-3												
Trave 1-2	0%	+	21.000	16,44	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	19.344	17,84	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	13.349	13,13	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
		-	-672	NS	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	7.356	23,82	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
		-	-6.666	26,29	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	1.363	NS	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
		-	-12.659	13,84	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	-	-	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
		-	-18.655	9,39	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
		-	-24.648	7,11	345.172	175.253	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
		-	-30.643	11,26	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
	100,0 %	+	-	-	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
		-	-31.763	10,87	345.172	393.171	0	0	0	0	2,50	
Trave 2-3	0%	+	33.977	10,16	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	32.164	5,28	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	25.481	6,66	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	18.796	9,03	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	12.114	14,02	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-1.648	NS	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	5.429	31,28	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-8.333	20,38	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-15.016	11,31	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
		-	-21.699	7,83	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50	
	100,0 %	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-24.044	14,36	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra												
Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	0%	+	21.077	16,38	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	19.421	17,77	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	13.427	12,07	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
		-	-760	NS	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	7.434	21,80	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
		-	-6.753	24,00	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	1.441	NS	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
		-	-12.746	12,72	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	-	-	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
		-	-18.740	8,65	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	-	-	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
		-	-24.733	6,55	345.172	162.087	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
		-	-30.728	11,23	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	
	100,0	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctgθ
	%	-	-31.848	10,84	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Trave 5-6	0%	+	34.043	10,14	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	32.230	5,27	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	25.547	6,65	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	18.862	9,00	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	12.179	13,94	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-1.691	NS	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	5.494	30,91	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-8.377	20,27	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-15.060	11,28	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-21.745	7,81	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-24.088	14,33	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Piano Terra											
Trave 1-4	Travata: Trave 1-4										
	0%	+	9.519	36,26	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	9.151	37,72	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-186	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	7.659	22,17	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-1.690	NS	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	6.153	27,60	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-3.197	53,11	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	4.648	36,53	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-4.703	36,11	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	3.142	54,04	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-6.210	27,34	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	1.636	NS	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-7.713	22,02	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	130	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-9.211	37,47	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-9.578	36,04	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
Piano Terra											
Trave 2-5	Travata: Trave 2-5										
	0%	+	7.963	24,83	197.693	382.548	1.153	0	0	0	2,50
		-	-	-	197.693	382.548	1.153	0	0	0	2,50
	12,5%	+	6.674	17,64	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-	-	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	25,0%	+	5.283	22,28	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-	-	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	37,5%	+	3.895	30,22	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-1.135	NS	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	50,0%	+	2.505	46,99	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-2.523	46,65	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	62,5%	+	1.116	NS	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-3.914	30,07	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	75,0%	+	-	-	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-5.302	22,20	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
		-	-6.690	17,59	197.693	117.707	1.153	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	197.693	382.548	1.153	0	0	0	2,50
		-	-7.981	24,77	197.693	382.548	1.153	0	0	0	2,50
Piano Terra											
Trave 3-6	Travata: Trave 3-6										
	0%	+	10.618	32,51	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	10.250	33,68	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-1.244	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	8.748	19,41	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-2.749	61,77	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	7.242	23,45	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-4.255	39,91	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	5.738	29,59	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-5.762	29,47	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	4.232	40,12	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-7.267	23,37	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	2.725	62,31	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
		-	-8.772	19,36	345.172	169.806	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	1.220	NS	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-10.278	33,58	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	-	-	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50
		-	-10.645	32,43	345.172	396.214	0	0	0	0	2,50

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.										
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.										
V _{Ed,Y(+/-)}	Valori massimo e minimo del taglio di progetto.										
CS ^(+/-)	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y(+)} " e "V _{Ed,Y(-)} " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).										
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.										
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.										
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.										
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.										
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.										
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.										
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.										

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)
Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg Θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N·m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Piano Terra								Travata: Trave 1-2-3					
Trave 1-2	0%	1.007	4,22	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	25,0%	1.007	4,22	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	50,0%	1.007	4,22	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	75,0%	1.007	4,22	29.193	6.181	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
	100,0 %	1.007	4,22	29.193	78.300	4.249	2,50	1.000	60.000	100	0,0009	2,26	NO
Trave 2-3	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	2,26	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Trave 5-6	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 2-5					
Trave 2-5	0%	0	-	14.597	0	0	2,50	800	30.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	14.597	0	0	2,50	800	30.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	14.597	0	0	2,50	800	30.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	14.597	0	0	2,50	800	30.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	14.597	0	0	2,50	800	30.000	100	0,0000	0,00	NO
Piano Terra								Travata: Trave 3-6					
Trave 3-6	0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	29.193	0	0	2,50	1.000	60.000	100	0,0000	0,00	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
P _e	Perimetro esterno in asse alle barre.
B _e	Area racchiusa da P _e .
H _s	Spessore della sezione convenzionale resistente.
A _{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)
Travi - verifiche delle tensioni di esercizio

%LLI Tp _{inf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3								
Trave: Trave 1-2				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	0,232	14,94	-3.551	2.442	-	64.32	SI	RAR	3,322	360,00	-3.551	2.442	-	NS	SI	
	QPR	0,182	11,21	-2.485	1.888	-	61.72	SI									
25,0%	RAR	1,178	14,94	-3.551	-11.358	-	12.68	SI	RAR	13,986	360,00	-3.551	-11.358	-	25.74	SI	
	QPR	0,920	11,21	-2.485	-8.848	-	12.18	SI									
50,0%	RAR	1,221	14,94	-3.551	-11.766	-	12.23	SI	RAR	14,474	360,00	-3.551	-11.766	-	24.87	SI	
	QPR	0,952	11,21	-2.485	-9.148	-	11.77	SI									
75,0%	RAR	0,102	14,94	-3.551	1.214	-	NS	SI	RAR	2,224	360,00	-6.267	1.267	-	NS	SI	
	QPR	0,086	11,21	-2.485	986	-	NS	SI									
100,0%	RAR	5,078	14,94	-3.551	27.566	-	2.94	SI	RAR	211,598	360,00	-3.551	27.566	-	1.70	SI	
	QPR	3,968	11,21	-2.485	21.540	-	2.82	SI									
Trave: Trave 2-3									FRC=0,03 cm								
0%	RAR	5,441	14,94	-2.290	29.489	-	2.74	SI	RAR	224,629	360,00	-2.290	29.489	-	1.60	SI	
	QPR	4,246	11,21	-1.514	23.021	-	2.63	SI									
25,0%	RAR	0,193	14,94	-2.290	-1.979	-	77.54	SI	RAR	2,626	360,00	-2.290	-1.979	-	NS	SI	
	QPR	0,149	11,21	-1.514	-1.508	-	75.42	SI									
50,0%	RAR	1,766	14,94	-2.290	-16.812	-	8.45	SI	RAR	20,366	360,00	-2.290	-16.812	-	17.67	SI	
	QPR	1,375	11,21	-1.514	-13.072	-	8.14	SI									
75,0%	RAR	1,573	14,94	-2.290	-14.996	-	9.49	SI	RAR	18,194	360,00	-2.290	-14.996	-	19.78	SI	
	QPR	1,226	11,21	-1.514	-11.663	-	9.14	SI									
100,0%	RAR	0,351	14,94	-2.290	3.467	-	42.62	SI	RAR	4,406	360,00	-2.290	3.467	-	81.71	SI	
	QPR	0,277	11,21	-1.514	2.719	-	40.45	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 4-5-6								
Trave: Trave 4-5				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	0,228	14,94	-3.813	2.419	-	65.56	SI	RAR	3,324	360,00	-3.813	2.419	-	NS	SI	
	QPR	0,178	11,21	-2.678	1.872	-	62.81	SI									
25,0%	RAR	1,178	14,94	-3.813	-11.373	-	12.68	SI	RAR	14,034	360,00	-3.813	-11.373	-	25.65	SI	
	QPR	0,919	11,21	-2.678	-8.858	-	12.18	SI									
50,0%	RAR	1,220	14,94	-3.813	-11.776	-	12.24	SI	RAR	14,516	360,00	-3.813	-11.776	-	24.80	SI	
	QPR	0,951	11,21	-2.678	-9.155	-	11.78	SI									
75,0%	RAR	0,100	14,94	-3.813	1.210	-	NS	SI	RAR	2,259	360,00	-6.625	1.262	-	NS	SI	
	QPR	0,084	11,21	-2.678	982	-	NS	SI									
100,0%	RAR	5,074	14,94	-3.813	27.563	-	2.94	SI	RAR	211,798	360,00	-3.813	27.563	-	1.69	SI	
	QPR	3,968	11,21	-2.678	21.537	-	2.82	SI									
Trave: Trave 5-6									FRC=0,03 cm								
0%	RAR	5,447	14,94	-2.446	29.517	-	2.74	SI	RAR	225,078	360,00	-2.446	29.517	-	1.59	SI	
	QPR	4,247	11,21	-1.628	23.041	-	2.63	SI									
25,0%	RAR	0,190	14,94	-2.446	-1.967	-	78.54	SI	RAR	2,629	360,00	-2.446	-1.967	-	NS	SI	
	QPR	0,147	11,21	-1.628	-1.500	-	76.30	SI									
50,0%	RAR	1,765	14,94	-2.446	-16.814	-	8.46	SI	RAR	20,387	360,00	-2.446	-16.814	-	17.65	SI	
	QPR	1,375	11,21	-1.628	-13.074	-	8.15	SI									
75,0%	RAR	1,574	14,94	-2.446	-15.012	-	9.49	SI	RAR	18,231	360,00	-2.446	-15.012	-	19.74	SI	
	QPR	1,226	11,21	-1.628	-11.676	-	9.13	SI									
100,0%	RAR	0,347	14,94	-2.446	3.443	-	43.08	SI	RAR	4,395	360,00	-2.446	3.443	-	81.92	SI	
	QPR	0,274	11,21	-1.628	2.699	-	40.89	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1-4								
Trave: Trave 1-4				FRC=0,01 cm													
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,982	360,00	-5.546	297	-	NS	SI	
	QPR	0,015	11,21	-3.894	418	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,371	14,94	-7.936	-4.063	-	40.25	SI	RAR	5,757	360,00	-7.936	-4.063	-	62.53	SI	
	QPR	0,326	11,21	-3.894	-3.354	-	34.32	SI									
50,0%	RAR	0,512	14,94	-7.936	-5.395	-	29.15	SI	RAR	7,350	360,00	-7.936	-5.395	-	48.97	SI	
	QPR	0,458	11,21	-3.894	-4.599	-	24.43	SI									
75,0%	RAR	0,362	14,94	-7.936	-3.974	-	41.30	SI	RAR	5,651	360,00	-7.936	-3.974	-	63.71	SI	
	QPR	0,322	11,21	-3.894	-3.309	-	34.83	SI									
100,0%	RAR	0,003	14,94	-5.546	427	-	NS	SI	RAR	1,138	360,00	-5.546	427	-	NS	SI	
	QPR	0,025	11,21	-3.894	512	-	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 2-5								
Trave: Trave 2-5				FRC=0,02 cm													
0%	RAR	1,153	14,94	2.485	3.363	-	12.95	SI	RAR	8,099	360,00	2.485	3.363	-	44.44	SI	
	QPR	0,919	11,21	1.967	2.680	-	12.19	SI									
25,0%	RAR	0,369	14,94	2.485	-1.022	-	40.48	SI	RAR	2,181	360,00	2.485	-1.022	-	NS	SI	
	QPR	0,295	11,21	1.967	-818	-	37.96	SI									
50,0%	RAR	0,856	14,94	2.485	-2.476	-	17.45	SI	RAR	5,857	360,00	2.485	-2.476	-	61.46	SI	
	QPR	0,684	11,21	1.967	-1.978	-	16.39	SI									
75,0%	RAR	0,361	14,94	2.485	-999	-	41.34	SI	RAR	2,123	360,00	2.485	-999	-	NS	SI	
	QPR	0,290	11,21	1.967	-802	-	38.66	SI									
100,0%	RAR	1,167	14,94	2.485	3.406	-	12.79	SI	RAR	8,208	360,00	2.485	3.406	-	43.86	SI	
	QPR	0,929	11,21	1.967	2.711	-	12.06	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 3-6								
Trave: Trave 3-6				FRC=0,01 cm													
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	1,025	360,00	-5.464	340	-	NS	SI	
	QPR	0,019	11,21	-3.833	449	-	NS	SI									
25,0%	RAR	0,369	14,94	-7.820	-4.037	-	40.45	SI	RAR	5,713	360,00	-7.820	-4.037	-	63.01	SI	
	QPR	0,325	11,21	-3.833	-3.337	-	34.46	SI									
50,0%	RAR	0,513	14,94	-7.820	-5.391	-	29.12	SI	RAR	7,332	360,00	-7.820	-5.391	-	49.09	SI	
	QPR	0,458	11,21	-3.833	-4.594	-	24.44	SI									
75,0%	RAR	0,365	14,94	-7.820	-3.996	-	40.94	SI	RAR	5,664	360,00	-7.820	-3.996	-	63.56	SI	
	QPR	0,323	11,21	-3.833	-3.317	-	34.69	SI									
100,0%	RAR	0,001	14,94	-5.464	396	-	NS	SI	RAR	1,092	360,00	-5.464	396	-	NS	SI	
	QPR	0,023	11,21	-3.833	489	-	NS	SI									

LEGENDA:

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.															
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.															
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).															
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.															
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.															
σ _{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.															
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.															
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.															
σ _{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.															
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd, amm} /σ _{cc} ; σ _{td, amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).															
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} >σ _{cd,amm} ; σ _{at} >σ _{td,amm}).															

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra								Travata: Trave 1-2-3						
Trave: Trave 1-2				FRC=0,02 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-2.292	2.069	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	1.888	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-2.292	-5.146	-	0,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	-4.783	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-2.292	-9.546	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	-8.848	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-2.292	-11.126	-	1,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	-10.300	-	1,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-2.292	-9.893	-	1,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	-9.148	-	0,99	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-2.292	-5.840	-	0,64	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	-5.384	-	0,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-3.182	1.019	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	986	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-2.292	10.712	-	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.485	9.965	-	1,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	-2.292	23.199	-	2,48	2,13	5,0648 E-04	373	347	0,176	0,400	2,28	SI	
	QPR	-2.485	21.540	-	2,30	2,13	4,7128 E-04	373	347	0,163	0,300	1,84	SI	
Trave: Trave 2-3				FRC=0,03 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-1.252	24.782	-	2,64	2,13	5,3713 E-04	373	347	0,186	0,400	2,15	SI	
	QPR	-1.514	23.021	-	2,45	2,13	4,9983 E-04	373	347	0,173	0,300	1,73	SI	
12,5%	FRQ	-1.252	9.814	-	1,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	9.142	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-1.252	-1.669	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-1.508	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-1.252	-9.647	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-8.912	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-1.252	-14.123	-	1,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-13.072	-	1,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-1.252	-15.096	-	1,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-13.989	-	1,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-1.252	-12.567	-	1,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-11.663	-	1,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-1.252	-6.535	-	0,70	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	-6.093	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	-1.252	2.998	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-1.514	2.719	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra								Travata: Trave 4-5-6						
Trave: Trave 4-5				FRC=0,02 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-2.486	2.052	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	1.872	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	-2.486	-5.158	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	-4.796	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	-2.486	-9.557	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	-8.858	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	-2.486	-11.135	-	1,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	-10.309	-	1,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	-2.486	-9.899	-	1,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	-9.155	-	0,99	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	-2.486	-5.845	-	0,64	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	-5.389	-	0,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	-3.401	1.015	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	982	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	-2.486	10.710	-	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-2.678	9.963	-	1,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	-2.486	23.196	-	2,48	2,13	5,0683 E-04	373	347	0,176	0,400	2,28	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
	QPR	-2.678	21.537	-	2,30	2,13	4,7201 E-04	373	347	0,164	0,300	1,83	SI
Trave: Trave 5-6				FRC=0,03 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-1.367	24.802	-	2,64	2,13	5,3831 E-04	373	347	0,187	0,400	2,14	SI
	QPR	-1.628	23.041	-	2,46	2,13	5,0034 E-04	373	347	0,174	0,300	1,73	SI
12,5%	FRQ	-1.367	9.828	-	1,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	9.156	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-1.367	-1.661	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-1.500	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-1.367	-9.645	-	1,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-8.910	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-1.367	-14.125	-	1,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-13.074	-	1,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-1.367	-15.103	-	1,61	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-13.996	-	1,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-1.367	-12.580	-	1,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-11.676	-	1,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-1.367	-6.552	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	-6.110	-	0,66	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-1.367	2.978	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1.628	2.699	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				Travata: Trave 1-4				AA= PCA					
Trave: Trave 1-4				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-3.880	436	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	418	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.574	-1.868	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-1.784	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-4.574	-3.446	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-3.354	-	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-4.574	-4.389	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-4.292	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-4.574	-4.696	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-4.599	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-4.574	-4.363	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-4.270	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-4.574	-3.395	-	0,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-3.309	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-4.574	-1.788	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	-1.714	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-3.880	530	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.894	512	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				Travata: Trave 2-5				AA= PCA					
Trave: Trave 2-5				FRC=0,02 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	2.076	2.881	-	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	2.680	-	0,88	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	2.076	692	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	640	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	2.076	-871	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	-818	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	2.076	-1.808	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	-1.690	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	2.076	-2.116	-	0,69	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	-1.978	-	0,64	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	2.076	-1.801	-	0,58	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	-1.683	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	2.076	-856	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	-802	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.076	714	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	662	-	0,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	2.076	2.911	-	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	1.967	2.711	-	0,89	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				Travata: Trave 3-6				AA= PCA					
Trave: Trave 3-6				FRC=0,01 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-3.820	468	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	449	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-4.503	-1.843	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-1.761	-	0,22	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-4.503	-3.428	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-3.337	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-4.503	-4.379	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-4.283	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-4.503	-4.691	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-4.594	-	0,52	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-4.503	-4.368	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-4.274	-	0,48	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-4.503	-3.405	-	0,40	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-3.317	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-4.503	-1.808	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	-1.731	-	0,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-3.820	507	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-3.833	489	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.												
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.												
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).												
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".												
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.												
N _{Ed} , M _{Ed,3}	Sollecitazioni di progetto.												
M _{Ed,2}													
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.												
	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.												
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].												
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.												
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.												
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.												
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.												
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.												
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).												
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}												

TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio																
Id _{Tr}	%L _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Piano Terra									Travata: Trave 1-2-3							
Trave 1-2	0%	3,48	53.440	53.440	30.990	30.761	23.973	13.420	1,1	58.062	-20.416	0	0	3,96	11,27	GR
	100%		54.449	53.650	30.990	30.761	-23.446	-13.188		20.901	-57.283	0	0	11,01	4,02	
Trave 2-3	0%	3,88	53.925	54.449	27.422	27.557	26.206	14.732	1,1	56.370	-15.581	0	0	4,08	14,77	GR
	100%		52.536	52.536	27.422	27.557	-26.731	-14.965		15.200	-57.044	0	0	15,14	4,03	
Piano Terra									Travata: Trave 4-5-6							
Trave 4-5	0%	3,48	53.522	53.522	31.014	30.767	23.971	13.419	1,1	58.085	-20.425	0	0	3,96	11,27	GR
	100%		54.449	53.591	31.014	30.767	-23.444	-13.187		20.928	-57.288	0	0	11,00	4,02	
Trave 5-6	0%	3,88	53.889	54.449	27.402	27.547	26.207	14.733	1,1	56.350	-15.568	0	0	4,08	14,78	GR
	100%		52.496	52.496	27.402	27.547	-26.732	-14.966		15.176	-57.033	0	0	15,16	4,03	
Piano Terra									Travata: Trave 1-4							
Trave 1-4	0%	3,36	53.159	53.159	31.646	31.646	6.000	5.047	1,1	40.810	-29.764	0	0	5,64	7,73	GR
	100%		53.297	53.297	31.646	31.646	-6.004	-5.046		29.764	-40.814	0	0	7,73	5,64	
Piano Terra									Travata: Trave 2-5							
Trave 2-5	0%	3,36	22.995	22.995	13.671	13.671	5.557	3.364	1,1	20.596	-11.675	0	0	6,40	11,29	GR
	100%		22.996	22.996	13.671	13.671	-5.557	-3.364		11.675	-20.596	0	0	11,29	6,40	
Piano Terra									Travata: Trave 3-6							
Trave 3-6	0%	3,36	53.482	53.482	31.824	31.824	6.009	5.047	1,1	41.016	-29.960	0	0	5,61	7,68	GR
	100%		53.574	53.574	31.824	31.824	-6.012	-5.047		29.959	-41.018	0	0	7,68	5,61	

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
L _{LI}	Lunghezza libera d'Inflessione.
M _{Rd}	Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,E}	Taglio di calcolo dovuto ai momenti resistenti del beam nelle due estremità, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,G+Q}	Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali + l'aliquota degli accidentali.
V _{Ed,G}	Taglio di calcolo dovuto ai carichi permanenti e permanenti non strutturali.
γ _{Rd}	Coefficiente di sovraresistenza.
V _{Ed,GR}	Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,EL}	Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.
CS	Coefficiente di sicurezza, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma. ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100). Per ulteriori dettagli sulla verifica si rimanda alle tabelle relative alle Verifiche a Taglio.
Note	GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	Lato 1			Lato 2				
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]	n _{re g}	n _r	φ	[cm]	n _{re g}	n _r	φ
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	29.292	2	-12.353	3.53[S]	43.66 2	43.66 2	40.334	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	68.679	11.335	4.115	7.37[S]	47.56 8	47.56 8	84.940	825.435	1,53	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	31.552	-90	13.266	3.30[S]	43.88 7	43.88 7	45.803	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra	28.507	-78	-12.119	3.59[S]	43.58 0	43.58 0	41.136	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	55.344	16	7.195	6.42[S]	46.26	46.26	83.844	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	φ _{Ve}	φ _{Vi}	φ _w	Lato 1				Lato 2			
														L	n _{re g}	n _f	φ	L	n _{re g}	n _f	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]					[cm]		
					1	1															
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	29.211	-81	13.003	3.35[S]	43.65 2	43.65 2	47.229	825.435	1,00	NO	12	-	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

- Lv

CS

N_{Ed,max}

N_R

α

R_f

N_{Ed,r}

M_{Ed,X_r}

M_{Ed,Y}

M_{Rd,X_r}

M_{Rd,Y}

φ_{Ve}, φ_{Vi}

φ_{St}

L, n_{reg}

n_f, φ
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Massimo sforzo di compressione.

Sforzo Normale resistente.

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).

Momento Resistente intorno ad X e Y.

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.

Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione.

Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	X	Y	[cm]	
				[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[mm ²]	[mm ²]		
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra	39.712	39.712	4,21	167375	167375	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra	44.687	44.687	3,80	169916	169916	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra	40.225	40.225	4,17	167618	167618	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra	39.724	39.724	4,21	167378	167378	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra	44.690	44.690	3,80	169917	169917	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	40.171	40.171	4,17	167616	167616	368792	368792	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9	NO

LEGENDA:

- Lv

V_{Ed,3}

V_{Ed,2}

CS

V_{Rcd}

V_{Rsd,s}

V_{fd}

V_j

V_{Rd,s}

A_{sw}

S_{Asw}

R_f
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

Taglio di progetto in direzione 3.

Taglio di progetto in direzione 2.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

Resistenza a taglio trazione delle staffe.

Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

Resistenza a taglio per scorrimento.

Staffe (diametro in mm/passi in cm; [-] = rinforzo NON in C.A).

Passo massimo staffe da normativa.

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD																				
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ϕ _{Ve}	ϕ _{Vi}	ϕ _w	Lato 1				Lato 2			
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m m]	[m m]	[m m]	[cm]	n _{re g}	n _f	ϕ [m m]	[cm]	n _{re g}	n _f	ϕ [mm]
Pilastrata: Pilastrata 1																				
Piano Terra	57.803	5.709	-7.903	14.35[S]	54.350	54.350	40.052	1.238.1 52	1,62	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																				
Piano Terra	119.294	-2.992	-5.157	31.63[S]	60.563	60.563	83.488	1.238.1 52	1,55	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																				
Piano Terra	64.595	5.736	11.638	9.30[S]	55.044	55.044	45.233	1.238.1 52	1,61	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																				

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLD																				
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ϕ _{Ve}	ϕ _{Vi}	ϕ _w	Lato 1				Lato 2			
													L	n _{re} g	n _f	ϕ	L	n _{re} g	n _f	ϕ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m m]	[m m]	[m m]	[cm]			[m m]	[cm]			[mm]
Piano Terra	57.944	-5.641	-8.111	14.07[S]	54.364	54.364	40.755	1.238.1 52	1,62	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																				
Piano Terra	119.352	-3.049	5.196	31.09[S]	60.569	60.569	82.530	1.238.1 52	1,55	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																				
Piano Terra	63.320	-5.577	11.619	9.41[S]	54.920	54.920	46.456	1.238.1 52	1,62	12	12	8	30	1	1	12	30	1	1	12

LEGENDA:

- Lv

CS

N_{Ed,max}

N_R

α

N_{Ed}

M_{Ed,X}

M_{Ed,Y}

M_{Rd,X}

M_{Rd,Y}

φ_{Ve}, φ_{Vi}

φ_{St}

L, n_{reg}

n_f, φ
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Massimo sforzo di compressione.

Sforzo Normale resistente.

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).

Momento Resistente intorno ad X e Y.

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione cava.

Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione.

Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD															
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{fd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y		X	Y	
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[mm²]	[mm²]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1															
Piano Terra	8.942	9.226	27,21	251063	251063	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9
Pilastrata: Pilastrata 2															
Piano Terra	7.386	6.189	34,51	254874	254874	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9
Pilastrata: Pilastrata 3															
Piano Terra	8.571	8.878	28,32	251427	251427	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9
Pilastrata: Pilastrata 4															
Piano Terra	8.518	9.067	27,69	251067	251067	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9
Pilastrata: Pilastrata 5															
Piano Terra	7.404	6.142	34,42	254876	254876	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9
Pilastrata: Pilastrata 6															
Piano Terra	8.240	8.736	28,78	251424	251424	265072	265072	0	0	0	0	-	0,16755	0,16755	9

LEGENDA:

- Lv

V_{Ed,3}

V_{Ed,2}

CS

V_{Rcd}

V_{Rsd,s}

V_{fd}

V_j

V_{Rd,s}

A_{sw}

S_{Asw}
- Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

Taglio di progetto in direzione 3.

Taglio di progetto in direzione 2.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

Resistenza a taglio trazione delle staffe.

Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

Resistenza a taglio per scorrimento.

Area delle staffe per unità di lunghezza.

Passo massimo staffe da normativa.

Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	
		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N·m]	[N·m]			
Pilastrata: Pilastrata 1																	
Piano Terra	RAR	2,249	14,94	40.897	-4.041	5.588	6.64	SI	RAR	12,807	360,00	40.897	-4.041	5.588	28.10	SI	
	QPR	1,718	11,21	31.137	-2.822	4.535	6.52	SI									
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra	RAR	1,931	14,94	84.510	2.109	3.679	7.73	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv Tp _{rmf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
	QPR	1,519	11,21	66.073	1.627	2.950	7.37	SI									
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Piano Terra																	
	RAR	2,806	14,94	45.796	-4.059	-8.213	5.32	SI	RAR	17,23 ₉	360,00	45.796	-4.059	-8.213	20.88	SI	
	QPR	2,138	11,21	35.411	-2.825	-6.502	5.24	SI									
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Piano Terra																	
	RAR	2,269	14,94	40.993	3.993	5.731	6.58	SI	RAR	12,97 ₈	360,00	40.993	3.993	5.731	27.73	SI	
	QPR	1,727	11,21	31.187	2.796	4.608	6.48	SI									
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Piano Terra																	
	RAR	1,944	14,94	84.552	2.150	-3.705	7.68	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	1,529	11,21	66.103	1.657	-2.970	7.32	SI									
Pilastrata: Pilastrata 6																	
Piano Terra																	
	RAR	2,773	14,94	44.824	3.949	-8.202	5.38	SI	RAR	17,14 ₅	360,00	44.824	3.949	-8.202	20.99	SI	
	QPR	2,116	11,21	34.474	2.765	-6.494	5.29	SI									

LEGENDA:																	
Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.																
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.																
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.																
σ _{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.																
σ _{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.																
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.																
σ _{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.																
σ _{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.																
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd,amm} /σ _{cc} ; σ _{td,amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).																
Verificato	[SI] = σ _{cc} ≤ σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤ σ _{td,amm} . [NO] = σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm} .																

Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione													
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	32.777	-2.874	4.886	1,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	31.137	-2.822	4.535	1,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	66.240	1.658	2.988	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	66.073	1.627	2.950	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	37.313	-2.875	-6.975	1,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	35.411	-2.825	-6.502	1,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	32.827	2.848	4.959	1,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	31.187	2.796	4.608	1,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	66.275	1.692	-3.011	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	66.103	1.657	-2.970	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	36.376	2.815	-6.968	1,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	34.474	2.765	-6.494	1,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:														
Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.													
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".													
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.													
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.													
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.													
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].													
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.													
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.													
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.													
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.													
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.													
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).													
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}													

PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS	Note
	[%]	[m]		[N·m]	[N·m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
Pilastrata: Pilastrata 1												
Piano Terra	0%	2,60	X	47.368	-47.368	1,1	39.712	39.712	0	0	4,21	GR
			Y	47.368	-47.368		39.712	39.712	0	0	4,21	
	100%		X	46.496	-46.496		39.712	39.712	0	0	4,21	
			Y	46.496	-46.496		39.712	39.712	0	0	4,21	
Pilastrata: Pilastrata 2												
Piano Terra	0%	2,60	X	53.220	-53.220	1,1	44.687	44.687	0	0	3,80	GR
			Y	53.220	-53.220		44.687	44.687	0	0	3,80	
	100%		X	52.403	-52.403		44.687	44.687	0	0	3,80	
			Y	52.403	-52.403		44.687	44.687	0	0	3,80	
Pilastrata: Pilastrata 3												
Piano Terra	0%	2,60	X	47.912	-47.912	1,1	40.225	40.225	0	0	4,17	GR
			Y	47.912	-47.912		40.225	40.225	0	0	4,17	
	100%		X	47.166	-47.166		40.225	40.225	0	0	4,17	
			Y	47.166	-47.166		40.225	40.225	0	0	4,17	
Pilastrata: Pilastrata 4												
Piano Terra	0%	2,60	X	47.377	-47.377	1,1	39.724	39.724	0	0	4,21	GR
			Y	47.377	-47.377		39.724	39.724	0	0	4,21	
	100%		X	46.515	-46.515		39.724	39.724	0	0	4,21	
			Y	46.515	-46.515		39.724	39.724	0	0	4,21	
Pilastrata: Pilastrata 5												
Piano Terra	0%	2,60	X	53.220	-53.220	1,1	44.690	44.690	0	0	3,80	GR
			Y	53.220	-53.220		44.690	44.690	0	0	3,80	
	100%		X	52.411	-52.411		44.690	44.690	0	0	3,80	
			Y	52.411	-52.411		44.690	44.690	0	0	3,80	
Pilastrata: Pilastrata 6												
Piano Terra	0%	2,60	X	47.903	-47.903	1,1	40.171	40.171	0	0	4,17	GR
			Y	47.903	-47.903		40.171	40.171	0	0	4,17	
	100%		X	47.046	-47.046		40.171	40.171	0	0	4,17	
			Y	47.046	-47.046		40.171	40.171	0	0	4,17	

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
L _{LI}	Lunghezza libera d'inflessione.
Dir	Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.
γ _{Rd}	Coefficiente di sovraresistenza.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
Note	GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.
M _{Rd}	Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
V _{Ed,GR}	Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze.
V _{Ed,EL}	Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.

DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)

Dettagli Costruttivi per la Duttilità - Pilastri in Presenza di Sisma									
Lv	V _{sw,c}	V _{nc}	ω _{wd}	α _n	α _s	V _d	ω _{wd,min}	CS	CS _{min}
	[cm ³]	[cm ³]							
Duttilità di curvatura richiesta allo SLC nelle direzioni X e Y: [μ _{φ,x} = 26,47; μ _{φ,y} = 22,82]									
Pilastrata: Pilastrata 1									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,032	0,080	6,674	5,170
Pilastrata: Pilastrata 2									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,067	0,080	1,927	5,170
Pilastrata: Pilastrata 3									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,036	0,080	5,126	5,170
Pilastrata: Pilastrata 4									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,032	0,080	6,391	5,170
Pilastrata: Pilastrata 5									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,066	0,080	1,962	5,170
Pilastrata: Pilastrata 6									
Piano Terra	66,15	4436	0,414	0,724	0,636	0,037	0,080	4,834	5,170

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
V _{sw,c}	Volume delle staffe di confinamento
V _{nc}	Volume del nucleo confinato di calcestruzzo
ω _{wd}	Rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
α _n	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano della sezione
α _s	Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano verticale
V _d	Forza assiale adimensionalizzata di progetto allo SLV
ω _{wd,min}	Minimo rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
CS	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico dell'armatura trasversale di confinamento
CS _{min}	Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico minimo dell'armatura trasversale di confinamento

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione															
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{Md,x}	σ _{Md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}

	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Piano Copertura										Piano Copertura							
Trave Legno 2a-4	0%	5,11	0,90	320	19.576	0,61	1.390	-372	1.067	853	1,30	0,44	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	5,09	0,90	320	20.659	0,65	-1.488	-263	1.067	853	1,40	0,31	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	3,79	0,90	320	22.107	0,69	-2.217	-112	1.067	853	2,08	0,13	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	24,50	0,90	320	23.872	0,75	-239	83	1.067	853	0,22	0,10	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	1,67	0,90	320	25.687	0,80	4.997	341	1.067	853	4,68	0,40	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1-2a	0%	1,56	0,90	320	25.089	0,78	5.401	337	1.067	853	5,06	0,39	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	22,69	0,90	320	23.296	0,73	-276	77	1.067	853	0,26	0,09	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	3,47	0,90	320	21.498	0,67	-2.443	-106	1.067	853	2,29	0,12	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	4,67	0,90	320	20.031	0,63	-1.666	-243	1.067	853	1,56	0,28	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100,0 %	5,05	0,90	320	18.959	0,59	1.451	-332	1.067	853	1,36	0,39	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	0%	5,97	0,90	320	28.424	0,89	1.423	1	1.067	853	1,33	0,00	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	17,03	0,90	320	28.424	0,89	446	-4	1.067	853	0,42	0,00	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	40,46	0,90	320	27.217	0,85	145	-7	1.067	853	0,14	0,01	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	15,44	0,90	320	28.424	0,89	495	-10	1.067	853	0,46	0,01	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	5,56	0,90	320	28.424	0,89	1.517	-19	1.067	853	1,42	0,02	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-6	0%	4,94	0,90	320	19.391	0,61	1.424	403	1.067	853	1,34	0,47	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	4,74	0,90	320	20.472	0,64	-1.626	256	1.067	853	1,52	0,30	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	3,55	0,90	320	21.963	0,69	-2.390	103	1.067	853	2,24	0,12	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	22,94	1,10	320	12.180	0,38	-416	-57	1.067	853	0,39	0,07	11,73 ₃	10,27	10,27	1,00	1,00
	100%	1,58	0,90	320	25.690	0,80	5.390	-257	1.067	853	5,05	0,30	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
Trave Legno 3-1a	0%	1,52	0,90	320	25.687	0,80	5.589	-271	1.067	853	5,24	0,32	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	25,0%	22,52	0,90	320	23.784	0,74	-282	-71	1.067	853	0,26	0,08	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	50,0%	3,42	0,90	320	21.941	0,69	-2.493	95	1.067	853	2,34	0,11	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	75,0%	4,56	0,90	320	20.444	0,64	-1.711	247	1.067	853	1,60	0,29	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00
	100%	4,93	0,90	320	19.329	0,60	1.446	386	1.067	853	1,36	0,45	9,600	8,40	8,40	1,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%_{oLLi}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
$\sigma_{c,0d}$	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_X	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_Y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
$\sigma_{Md,X}$	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
$\sigma_{Md,Y}$	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,X,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,Y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,X}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,Y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{LT}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N·m]	[N·m]	[cm³]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]			
Piano Copertura										Piano Copertura								
Trave Legno 2a-4	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1-2a	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-6	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 3-1a	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

- LEGENDA:**
- Id_{Tr}** Identificativo della trave.
- %L_{Li}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- k_{mod}** Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
- A** Area della sezione.
- N_{Ed}** Sforzo normale di progetto.
- σ_{0d}** Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- M_{Ed,3}** Momento flettente di progetto intorno a 3.
- M_{Ed,2}** Momento flettente di progetto intorno a 2.
- W_X** Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
- W_Y** Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
- σ_{Md,X}** Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
- σ_{Md,Y}** Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
- f_{t0d}** Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
- f_{m,X,d}** Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
- f_{m,Y,d}** Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_{h,X}** Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
- K_{h,Y}** Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
- K_h** Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLU

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione													
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{V,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}	
	[%]					[cm²]	[N]	[N]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
Piano Copertura							Piano Copertura						
Trave Legno 2a-4	0%	5,25	4,18	7,51	0,90	320	162	6.119	67	0,29	0,06	1,20	
	25,0%	6,76	8,21	7,51	0,90	320	217	3.111	215	0,15	0,19	1,20	
	50,0%	7,44	26,86	7,51	0,90	320	275	-880	215	0,04	0,19	1,20	
	75,0%	5,43	4,41	7,51	0,90	320	369	-5.797	102	0,27	0,09	1,20	
	100%	3,14	2,31	7,51	0,90	320	448	-11.051	67	0,52	0,06	1,20	
Trave Legno 1-2a	0%	3,30	2,22	9,84	0,90	320	-449	11.500	51	0,54	0,05	1,20	
	25,0%	6,32	4,18	9,84	0,90	320	-350	6.108	51	0,29	0,05	1,20	
	50,0%	9,70	25,56	9,84	0,90	320	-250	941	164	0,05	0,14	1,20	
	75,0%	8,49	7,88	9,84	0,90	320	-171	-3.246	78	0,15	0,07	1,20	
	100,0%	6,15	4,05	9,84	0,90	320	-114	-6.324	51	0,30	0,05	1,20	
Trave Legno 1a-2a	0%	71,52	22,34	73,07	0,90	320	-5	1.146	1	0,05	0,00	1,20	
	25,0%	72,59	45,07	73,07	0,90	320	-5	568	1	0,03	0,00	1,20	
	50,0%	73,04	NS	73,07	1,10	320	-32	-68	27	0,00	0,02	1,47	
	75,0%	72,53	41,90	73,07	0,90	320	-5	-611	1	0,03	0,00	1,20	
	100%	71,43	21,58	73,07	0,90	320	-5	-1.186	1	0,06	0,00	1,20	
Trave Legno 1a-6	0%	5,21	4,12	7,51	0,90	320	-230	6.210	69	0,29	0,06	1,20	
	25,0%	6,71	7,96	7,51	0,90	320	-238	3.208	215	0,15	0,19	1,20	
	50,0%	7,43	25,72	7,51	0,90	320	-258	-927	215	0,05	0,19	1,20	
	75,0%	5,31	4,23	7,51	0,90	320	-282	-6.044	104	0,28	0,09	1,20	
	100%	2,98	2,22	7,51	0,90	320	-302	-11.532	69	0,54	0,06	1,20	
Trave Legno 3-1a	0%	3,01	2,16	8,36	0,90	320	317	11.827	62	0,55	0,05	1,20	
	25,0%	5,62	4,12	8,36	0,90	320	286	6.211	62	0,29	0,05	1,20	
	50,0%	8,26	24,74	8,36	0,90	320	250	972	193	0,05	0,17	1,20	
	75,0%	7,36	7,82	8,36	0,90	320	231	-3.267	193	0,15	0,17	1,20	
	100%	5,48	3,99	8,36	0,90	320	211	-6.410	62	0,30	0,05	1,20	

- LEGENDA:**
- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{Li}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- CS_{v,T}** Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- CS_v** Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- CS_T** Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- k_{mod}** Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
- A** Area della sezione.
- V_{Ed,3}** Taglio di progetto in direzione 3.
- V_{Ed,2}** Taglio di progetto in direzione 2.
- T_{Ed}** Momento torcente di progetto.
- τ_{V,Ed}** Tensione tangenziale di calcolo per taglio.
- τ_{T,Ed}** Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
- f_{vd}** Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER PRESSOFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione													
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{Md,X}	σ _{Md,Y}	f _{c,0d}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
Piano Copertura							Piano Copertura						
Trave Legno 2a-4	0%	14,47	1,10	320	10.096	0,32	889	-275	1.067	853	0,83	0,32	17,600
	25,0%	18,77	1,10	320	10.482	0,33	-712	-180	1.067	853	0,67	0,21	17,600
	50,0%	17,41	1,10	320	13.506	0,42	-842	-105	1.067	853	0,79	0,12	17,600

Travi (LG) - Verifiche per pressoflessione																	
Id _{Tr}	%L _{Lt}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _x	W _y	σ _{md,x}	σ _{md,y}	f _{c,0d}	f _{m,x,d}	f _{m,y,d}	K _{h,x}	K _{h,y}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N-m]	[N-m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]		
Trave Legno 1-2a	75,0%	54,72	1,10	320	11.457	0,36	-247	53	1.067	853	0,23	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	7,77	1,10	320	12.129	0,38	1.933	197	1.067	853	1,81	0,23	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	7,38	1,10	320	12.549	0,39	2.067	172	1.067	853	1,94	0,20	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	56,57	1,10	320	8.902	0,28	-239	54	1.067	853	0,22	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	15,62	1,10	320	13.334	0,42	-953	-102	1.067	853	0,89	0,12	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-2a	75,0%	17,25	1,10	320	10.608	0,33	-803	-164	1.067	853	0,75	0,19	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100,0 %	14,19	1,10	320	10.226	0,32	942	-240	1.067	853	0,88	0,28	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	20,83	1,10	320	11.683	0,37	756	29	1.067	853	0,71	0,03	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	63,84	1,10	320	11.683	0,37	238	-14	1.067	853	0,22	0,02	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	NS	1,10	320	11.309	0,35	57	-10	1.067	853	0,05	0,01	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 1a-6	75,0%	49,23	1,10	320	11.641	0,36	310	-19	1.067	853	0,29	0,02	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	18,51	1,10	320	11.641	0,36	849	-36	1.067	853	0,80	0,04	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	16,32	1,10	320	10.432	0,33	778	255	1.067	853	0,73	0,30	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	20,99	1,10	320	10.818	0,34	-640	156	1.067	853	0,60	0,18	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	16,41	1,10	320	11.319	0,35	-947	54	1.067	853	0,89	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
Trave Legno 3-1a	75,0%	37,38	1,10	320	11.730	0,37	-386	-53	1.067	853	0,36	0,06	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	7,01	1,10	320	12.428	0,39	2.191	-164	1.067	853	2,05	0,19	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	0%	6,95	1,10	320	13.971	0,44	2.184	-194	1.067	853	2,05	0,23	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	25,0%	37,54	1,10	320	13.269	0,41	-355	-84	1.067	853	0,33	0,10	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	50,0%	15,44	1,10	320	12.474	0,39	-997	67	1.067	853	0,93	0,08	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	75,0%	19,15	1,10	320	8.614	0,27	-764	103	1.067	853	0,72	0,12	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00
	100%	16,13	1,10	320	8.656	0,27	863	173	1.067	853	0,81	0,20	17,600	15,40	15,40	1,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ_{c,0d}	Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_x	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ_{md,x}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ_{md,y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{c,0d}	Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,x,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,x}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TENSOFFLESSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{md,X}	σ _{md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N·m]	[N·m]	[cm³]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]				
Piano Copertura										Piano Copertura								
Trave Legno 2a-4	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1-2a	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100,0 %	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Travi (LG) - Verifiche per tensoflessione																		
Id _{Tr}	%L _{Li}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{t0d}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	W _X	W _Y	σ _{md,X}	σ _{md,Y}	f _{t0d}	f _{m,X,d}	f _{m,Y,d}	K _{h,X}	K _{h,Y}	K _h
	[%]			[cm ²]	[N]	[N/mm ²]	[N-m]	[N-m]	[cm ³]	[cm ³]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			
1a-2a	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 1a-6	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
Trave Legno 3-1a	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	25,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	50,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	75,0%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00
	100%	-	0,00	320	0	0,00	0	0	0	0	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
N_{Ed}	Sforzo normale di progetto.
σ_{td}	Tensione di progetto a trazione in direzione parallela alla fibratura.
M_{Ed,3}	Momento flettente di progetto intorno a 3.
M_{Ed,2}	Momento flettente di progetto intorno a 2.
W_X	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale X.
W_Y	Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale Y.
σ_{md,X}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale X.
σ_{md,Y}	Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale Y.
f_{td}	Tensione resistente a trazione in direzione parallela alla fibratura.
f_{m,X,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale X.
f_{m,Y,d}	Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_{h,X}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale X.
K_{h,Y}	Coefficiente di amplificazione della resistenza a flessione rispetto alla direzione locale Y.
K_h	Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

TRAVI (LG) - VERIFICHE PER TAGLIO E TORSIONE (Elevazione) allo SLD

Travi (LG) - Verifiche per taglio e torsione												
Id _{Tr}	%L _{LT}	CS _{v,T}	CS _v	CS _T	k _{mod}	A	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	T _{Ed}	τ _{v,Ed}	τ _{T,Ed}	f _{vd}
	[%]					[cm ²]	[N]	[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Piano Copertura							Piano Copertura					
Trave Legno 2a-4	0%	18,47	19,11	19,34	1,10	320	172	2.308	153	0,11	0,14	2,20
	25,0%	19,08	33,78	19,34	1,10	320	191	1.236	153	0,06	0,14	2,20
	50,0%	19,31	88,93	19,34	1,10	320	212	-349	153	0,02	0,14	2,20
	75,0%	18,63	21,06	19,34	1,10	320	244	-2.074	153	0,10	0,14	2,20
	100%	17,02	11,50	19,34	1,10	320	251	-4.072	122	0,19	0,11	2,20
Trave Legno 1-2a	0%	19,74	11,03	23,30	1,10	320	-228	4.248	95	0,20	0,08	2,20
	25,0%	22,14	19,96	23,30	1,10	320	-193	2.343	95	0,11	0,08	2,20
	50,0%	23,25	85,16	23,30	1,10	320	-176	401	127	0,02	0,11	2,20
	75,0%	22,88	32,62	23,30	1,10	320	-149	-1.306	127	0,06	0,11	2,20
	100,0%	21,96	18,53	23,30	1,10	320	-110	-2.531	95	0,12	0,08	2,20
Trave Legno 1a-2a	0%	NS	81,32	NS	1,10	320	-14	577	21	0,03	0,02	2,20
	25,0%	NS	NS	NS	1,10	320	-30	287	25	0,01	0,02	2,20
	50,0%	NS	NS	NS	1,10	320	-30	-60	25	0,00	0,02	2,20
	75,0%	NS	NS	NS	1,10	320	-30	-306	25	0,01	0,02	2,20
	100%	NS	78,99	NS	1,10	320	-14	-594	21	0,03	0,02	2,20
Trave Legno 1a-6	0%	19,41	18,73	20,55	1,10	320	-140	2.502	103	0,12	0,09	2,20
	25,0%	20,16	32,59	20,55	1,10	320	-143	1.433	144	0,07	0,13	2,20
	50,0%	20,49	85,36	20,55	1,10	320	-150	-529	144	0,03	0,13	2,20
	75,0%	19,56	20,15	20,55	1,10	320	-156	-2.324	144	0,11	0,13	2,20
	100%	17,57	11,01	20,55	1,10	320	-163	-4.261	103	0,20	0,09	2,20
Trave Legno 3-1a	0%	21,19	10,72	25,73	1,10	320	144	4.376	106	0,21	0,09	2,20
	25,0%	24,23	19,57	25,73	1,10	320	132	2.394	106	0,11	0,09	2,20
	50,0%	25,66	82,59	25,73	1,10	320	156	461	115	0,02	0,10	2,20
	75,0%	25,18	31,98	25,73	1,10	320	148	-1.369	115	0,06	0,10	2,20
	100%	23,99	18,15	25,73	1,10	320	107	-2.583	106	0,12	0,09	2,20

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
CS_{v,T}	Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS_v	Coefficiente di sicurezza per taglio ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
CS_T	Coefficiente di sicurezza per torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
k_{mod}	Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.
A	Area della sezione.
V_{Ed,3}	Taglio di progetto in direzione 3.
V_{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
τ_{v,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per taglio.
τ_{T,Ed}	Tensione tangenziale di calcolo per torsione.
f_{vd}	Tensione resistente di calcolo a taglio.

TRAVI (LG) - VERIFICHE A INSTABILITÀ PER PRESSOFLESSIONE RETTA/DEVIATA
(Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																					
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	D _i r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}	
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N-m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]			
Piano Copertura																					
Trave Legno 2a-4	0%	3,73	0,90	320	19.57 6	0,61	9,600	0,70	42,1 7	0,78	0,835	X Y	1.390 -372	1.067 853	1,30 0,44	8,40 8,40	1,00 1,00	2,43 2,43	0,31 0,25 7 4	1,00 1,00 0 0	
	25,0%	3,67	0,90	320	20.65 9	0,65	9,600	0,70	42,1 7	0,78	0,835	X Y	-1.488 -263	1.067 853	1,40 0,31	8,40 8,40	1,00 1,00	2,43 2,43	0,31 0,25 7 4	1,00 1,00 0 0	
	50,0%	2,90	0,90	320	22.10 7	0,69	9,600	0,70	42,1 7	0,78	0,835	X Y	-2.217 -112	1.067 853	2,08 0,13	8,40 8,40	1,00 1,00	2,43 2,43	0,31 0,25 7 4	1,00 1,00 0 0	
	75,0%	7,12	0,90	320	23.87 2	0,75	9,600	0,70	52,7 1	0,98	0,705	X Y	-239 83	1.067 853	0,22 0,10	8,40 8,40	1,00 1,00	2,43 2,43	0,31 0,25 7 4	1,00 1,00 0 0	
	100%	1,45	0,90	320	25.68 7	0,80	9,600	0,70	42,1 7	0,78	0,835	X Y	4.997 341	1.067 853	4,68 0,40	8,40 8,40	1,00 1,00	2,43 2,43	0,31 0,25 7 4	1,00 1,00 0 0	
	Trave Legno 1-2a	0%	1,36	0,90	320	25.08 9	0,78	9,600	0,70	43,7 0	0,81	0,818	X Y	5.401 337	1.067 853	5,06 0,39	8,40 8,40	1,00 1,00	2,52 2,52	0,32 0,25 3 8	1,00 1,00 0 0
		25,0%	6,94	0,90	320	23.29 6	0,73	9,600	0,70	54,6 3	1,01	0,679	X Y	-276 77	1.067 853	0,26 0,09	8,40 8,40	1,00 1,00	2,52 2,52	0,32 0,25 3 8	1,00 1,00 0 0
		50,0%	2,71	0,90	320	21.49 8	0,67	9,600	0,70	43,7 0	0,81	0,818	X Y	-2.443 -106	1.067 853	2,29 0,12	8,40 8,40	1,00 1,00	2,52 2,52	0,32 0,25 3 8	1,00 1,00 0 0
		75,0%	3,46	0,90	320	20.03 1	0,63	9,600	0,70	43,7 0	0,81	0,818	X Y	-1.666 -243	1.067 853	1,56 0,28	8,40 8,40	1,00 1,00	2,52 2,52	0,32 0,25 3 8	1,00 1,00 0 0
		100,0 %	3,71	0,90	320	18.95 9	0,59	9,600	0,70	43,7 0	0,81	0,818	X Y	1.451 -332	1.067 853	1,36 0,39	8,40 8,40	1,00 1,00	2,52 2,52	0,32 0,25 3 8	1,00 1,00 0 0
Trave Legno 1a-2a	0%	2,20	0,90	320	28.42 4	0,89	9,600	0,70	97,8 5	1,82	0,269	X Y	1.423 1	1.067 853	1,33 0,00	8,40 8,40	1,00 1,00	4,52 4,52	0,43 0,34 2 6	1,00 1,00 0 0	
	25,0%	2,64	0,90	320	28.42 4	0,89	9,600	0,70	97,8 5	1,82	0,269	X Y	446 -4	1.067 853	0,42 0,00	8,40 8,40	1,00 1,00	4,52 4,52	0,43 0,34 2 6	1,00 1,00 0 0	
	50,0%	2,81	0,90	320	28.42 4	0,89	9,600	0,70	97,8 5	1,82	0,269	X Y	135 -7	1.067 853	0,13 0,01	8,40 8,40	1,00 1,00	4,52 4,52	0,43 0,34 2 6	1,00 1,00 0 0	
	75,0%	2,60	0,90	320	28.42 4	0,89	9,600	0,70	97,8 5	1,82	0,269	X Y	495 -10	1.067 853	0,46 0,01	8,40 8,40	1,00 1,00	4,52 4,52	0,43 0,34 2 6	1,00 1,00 0 0	
	100%	2,15	0,90	320	28.42 4	0,89	9,600	0,70	97,8 5	1,82	0,269	X Y	1.517 -19	1.067 853	1,42 0,02	8,40 8,40	1,00 1,00	4,52 4,52	0,43 0,34 2 6	1,00 1,00 0 0	
Trave Legno 1a-6	0%	3,63	0,90	320	19.39 1	0,61	9,600	0,70	43,4 0	0,81	0,822	X Y	1.424 403	1.067 853	1,34 0,47	8,40 8,40	1,00 1,00	2,51 2,51	0,32 0,25 2 7	1,00 1,00 0 0	
	25,0%	3,48	0,90	320	20.47 2	0,64	9,600	0,70	43,4 0	0,81	0,822	X Y	-1.626 256	1.067 853	1,52 0,30	8,40 8,40	1,00 1,00	2,51 2,51	0,32 0,25 2 7	1,00 1,00 0 0	
	50,0%	2,75	0,90	320	21.96 3	0,69	9,600	0,70	43,4 0	0,81	0,822	X Y	-2.390 103	1.067 853	2,24 0,12	8,40 8,40	1,00 1,00	2,51 2,51	0,32 0,25 2 7	1,00 1,00 0 0	
	75,0%	6,97	0,90	320	23.79 7	0,74	9,600	0,70	54,2 5	1,01	0,684	X Y	-268 -66	1.067 853	0,25 0,08	8,40 8,40	1,00 1,00	2,51 2,51	0,32 0,25 2 7	1,00 1,00 0 0	
	100%	1,37	0,90	320	25.69 0	0,80	9,600	0,70	43,4 0	0,81	0,822	X	5.390	1.067	5,05	8,40	1,00	2,51	0,32 2	1,00 0	

Travi (LG) - Verifiche a instabilità per pressoflessione retta/deviata																				
Id _{Tr}	%L _{LI}	CS	k _{mod}	A	N _{Ed}	σ _{c,0d}	f _{c,0d}	K _m	λ _N	λ _{rel,N}	K _{crit,c}	Di _r	M _{Ed}	W	σ _{md}	f _{md}	K _h	L _{LI}	λ _{rel}	K _{crit,m}
	[%]			[cm²]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]						[N·m]	[cm³]	[N/mm²]	[N/mm²]		[m]		
Trave Legno 3-1a												Y	-257	853	0,30	8,40	1,00	2,51	0,257	1,000
	0%	1,33	0,90	320	25.687	0,80	9,600	0,70	43,94	0,82	0,816	X	5.589	1.067	5,24	8,40	1,00	2,54	0,324	1,000
												Y	-271	853	0,32	8,40	1,00	2,54	0,259	1,000
	25,0%	6,82	0,90	320	23.784	0,74	9,600	0,70	54,92	1,02	0,674	X	-282	1.067	0,26	8,40	1,00	2,54	0,324	1,000
												Y	-71	853	0,08	8,40	1,00	2,54	0,259	1,000
	50,0%	2,67	0,90	320	21.941	0,69	9,600	0,70	43,94	0,82	0,816	X	-2.493	1.067	2,34	8,40	1,00	2,54	0,324	1,000
												Y	95	853	0,11	8,40	1,00	2,54	0,259	1,000
	75,0%	3,37	0,90	320	20.444	0,64	9,600	0,70	43,94	0,82	0,816	X	-1.711	1.067	1,60	8,40	1,00	2,54	0,324	1,000
												Y	247	853	0,29	8,40	1,00	2,54	0,259	1,000
	100%	3,62	0,90	320	19.329	0,60	9,600	0,70	43,94	0,82	0,816	X	1.446	1.067	1,36	8,40	1,00	2,54	0,324	1,000
												Y	386	853	0,45	8,40	1,00	2,54	0,259	1,000

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave.

%L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

k_{mod} Coefficiente di riduzione per Classe di Servizio e di Durata del carico.

A Area della sezione.

N_{Ed} Sforzo normale di progetto.

σ_{c,0d} Tensione di progetto a compressione in direzione parallela alla fibratura.

f_{c,0d} Tensione resistente a compressione in direzione parallela alla fibratura.

K_m Coefficiente di redistribuzione delle tensioni.

λ_N Snellezza nel piano di minima resistenza per Sforzo Normale.

λ_{rel,N} Snellezza relativa per Sforzo Normale.

K_{crit,c} Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità da sforzo normale.

Dir Direzione lungo la quale è stata effettuata la verifica.

M_{Ed} Momento di progetto.

W Modulo di resistenza rispetto alla direzione locale.

σ_{md} Tensione per Momento di progetto rispetto alla direzione locale.

f_{md} Tensione resistente per Flessione rispetto alla direzione locale.

K_h Coefficiente di amplificazione della resistenza per flessione e trazione.

L_{LI} Lunghezza libera d'inflessione.

λ_{rel} Snellezza relativa.

K_{crit,m} Coefficiente riduttivo della tensione critica per instabilità laterale.

TRAVI (LG) - VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ ALLO SLE (Elevazione)

Travi (LG) - Verifiche di deformabilità allo SLE													
Id _{Tr}	CS	K _{def}	Comb. U _{ist}			Comb. U _{diff}			Comb. U _{tot}			U _{ist,amm}	U _{tot,amm}
			Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.	Rare	Freq.	Perm.		
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Copertura													
Trave Legno 2a-4	9,49	0,60	0,0856	0,0522	0,0457	0,0273	0,0272	0,0272	0,1129	0,0794	0,0728	0,8115	1,2173
Trave Legno 1-2a	8,19	0,60	0,1026	0,0624	0,0545	0,0326	0,0325	0,0325	0,1352	0,0949	0,0870	0,8410	1,2615
Trave Legno 1a-2a	18,19	0,60	-0,0828	-0,0466	-0,0396	-0,0236	-0,0233	-0,0233	-0,1064	-0,0699	-0,0630	1,5066	2,2598
Trave Legno 1a-6	8,48	0,60	0,0984	0,0602	0,0527	0,0315	0,0313	0,0313	0,1299	0,0915	0,0840	0,8352	1,2528
Trave Legno 3-1a	7,99	0,60	0,1058	0,0646	0,0565	0,0338	0,0337	0,0337	0,1396	0,0983	0,0902	0,8456	1,2683

LEGENDA:

Id_{Tr} Identificativo della trave.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

K_{def} Coefficiente di calcolo dello spostamento differito (Viscosità).

U_{ist,amm} Spostamento istantaneo ammissibile allo SLE

U_{tot,amm} Spostamento totale ammissibile allo SLE

U_{ist} Spostamento massimo istantaneo per la Combinazione.

U_{diff} Spostamento massimo differito per la Combinazione.

U_{tot} Spostamento massimo totale per la Combinazione.

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA		
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidezze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidezza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;	SI
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidezza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidezza degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		

d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;	SI
e)	massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25%, la rigidezza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o di pareti e nuclei in muratura di sezione costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base;	NO
f)	nelle strutture intelaiate, il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti diversi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti;	NO
g)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento;	SI
La struttura non è regolare in altezza.		

Piani - Verifiche Regolarità											
IdPiano	QLv	HLv	RdTmp	IRtmp	MSLU	KSLU		Reff		Rric	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Copertura	3,00	0,90	NO	NO	1.180	2.147.483.647	2.147.483.647	0	0	0	0
Piano Terra	0,00	3,00	NO		27.707	38.451	29.722	228.460	228.460	56.422	51.346

LEGENDA:

IdPiano	Identificativo del livello o piano.
QLv	Quota del livello o piano.
HLv	Altezza del livello o piano.
RdTmp	Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4: [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
IRtmp	Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
MSLU	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
KSLU	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
Reff	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
Rric	Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
(*)	Vedi tabelle "Livelli o Piani" o "Solai e Balconi".

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
IdPiano	QLv	HLv	δd,X	δd,Y	Pθ,X	Pθ,Y	Tθ,X	Tθ,Y	Θx	Θy
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]	[rad]	[rad]
Piano Copertura	3,00	0,90	0,0000	0,0000	11.575	11.575	2.072	2.025	0 E+00	0 E+00
Piano Terra	0,00	3,00	1,0275	1,2986	283.381	283.381	39.507	38.598	2,4566 E-02	3,1782 E-02

LEGENDA:

IdPiano	Identificativo del livello o piano.
HLv	Altezza del livello o piano.
δd,X, δd,Y	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.
Pθ,X, Pθ,Z	Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".
Tθ,X, Tθ,Y	Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".
θx, θ,y	Coefficienti "θ" del piano.
Nota	Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLO									
IdPiano	QLv	HLv	δamm,SLO	δd,SLO		ΔδSLO		CigTmp	Note
				X	Y	X	Y		
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Copertura	3,00	0,90	0,3000	0,0000	0,0000	0,3000	0,3000	RF	Verificato
Piano Terra	0,00	3,00	1,0000	0,1364	0,2090	0,8636	0,7910	RF	Verificato

LEGENDA:

IdPiano	Identificativo del livello o piano.
QLv	Quota del livello o piano.
HLv	Altezza del livello o piano.
δamm,SLO	Spostamento Differenziale ammissibile per SLO.
δd,SLO	Spostamento Differenziale di progetto allo SLO.
ΔδSLO	Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.
CigTmp	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
Idcmp	%L _{LT}	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]	[N·m]	[N·m]	[cm²]	[cm²]		
Piano Terra					Sezione: Solai 1.1		
Travetto 1-2	0%	5.017	1.814	1,13	0,00	1.51	-
	12,5%	-	5.343	1,13	0,00	-	-
	25,0%	-	7.837	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	9.301	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	9.736	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	9.304	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	7.843	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	5.347	1,13	0,00	-	-
	100%	5.017	1.819	1,13	0,00	1.51	-

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
Id_{Cmp}	%L_{LI}	M_{Ed,X,s}	M_{Ed,X,i}	A_{s,s}	A_{s,i}	CS_s	CS_i
	[%]	[N-m]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]		
Piano Terra				Sezione: Solai 1.2			
Travetto 1-2	0%	5.017	1.814	1,13	0,00	1.51	-
	12,5%	-	5.343	1,13	0,00	-	-
	25,0%	-	7.837	0,00	0,00	-	-
	37,5%	-	9.301	0,00	0,00	-	-
	50,0%	-	9.736	0,00	0,00	-	-
	62,5%	-	9.304	0,00	0,00	-	-
	75,0%	-	7.843	0,00	0,00	-	-
	87,5%	-	5.347	1,13	0,00	-	-
	100%	5.017	1.819	1,13	0,00	1.51	-

- LEGENDA:**
- %L_{LI}**
Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

M_{Ed,X,s}
Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre superiori.

M_{Ed,X,i}
Momento di progetto intorno ad X che tende le fibre inferiori.

CS_s
Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

CS_i
Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

A_{s,s}, A_{s,i}
Armatura a flessione superiore e inferiore.

SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
Id_{Cmp}	%L_I	V_{Ed,Y}(⁺)	V_{Ed,Y}(⁻)	CS⁽⁺⁾	CS⁽⁻⁾	V_{Rd}(⁺)	V_{Rd}(⁻)	V_{Rsd,s}(⁺)	V_{Rsd,s}(⁻)	N_{Ed}(⁺)	N_{Ed}(⁻)	V_{Rsd,p}(⁺)	V_{Rsd,p}(⁻)	A_s(⁺)	A_s(⁻)	A_{sw,p}(⁺)	A_{sw,p}(⁻)
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]
Piano Terra						Sezione: Solai 1.1											
Travetto 1-2	0%	9.824	-	7,44	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	7.368	-	1,98	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0 %	4.914	-	2,98	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	2.458	-	5,95	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0 %	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5 %	-	-2.453	-	5,96	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0 %	-	-4.910	-	2,98	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-7.365	-	1,99	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-9.819	-	7,45	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Piano Terra						Sezione: Solai 1.2											
Travetto 1-2	0%	9.824	-	7,44	-	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	7.368	-	1,98	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25,0 %	4.914	-	2,98	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	2.458	-	5,95	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50,0 %	-	-	-	-	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5 %	-	-2.453	-	5,96	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75,0 %	-	-4.910	-	2,98	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-7.365	-	1,99	14624	14624	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-9.819	-	7,45	73120	73120	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

- LEGENDA:**
- Id_{Cmp}**
Identificativo della campata.

%L_{LI}
Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

V_{Ed,Y}(^{+/−})
Valori massimo e minimo del taglio di progetto.

CS^(+/−)
Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y}(⁺)" e "V_{Ed,Y}(⁻)" ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).

V_{Rd}(⁺), V_{Rd}(⁻)
Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.

V_{Rsd,s}(⁺)
Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y}(⁺)" e "V_{Ed,Y}(⁻)".

V_{Rsd,s}(⁻)
Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.

N_{Ed}(^{+/−})
Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y}(⁺)" e "V_{Ed,Y}(⁻)".

V_{Rsd,p}(⁺), V_{Rsd,p}(⁻)
Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y}(⁺)" e "V_{Ed,Y}(⁻)".

A_s(⁺), A_s(⁻)
Aree dei ferri piegati.

Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{mf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Piano Terra									Sezione: Solai 1.1								
Campata : Travetto 1-2				FRC=0,16 cm													
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
27,2%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
54,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
81,7%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
Piano Terra									Sezione: Solai 1.2								
Campata : Travetto 1-2				FRC=0,16 cm													
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
27,2%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
54,5%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
81,7%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI									

LEGENDA:

%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ_{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd, amm} /σ _{cc} ; σ _{td, amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} >σ _{cd,amm} ; σ _{at} >σ _{td,amm}).

Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _{Li}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1						
Campata Travetto 1-2				FRC=0,16 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
13,6%	FRQ	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
27,2%	FRQ	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
40,8%	FRQ	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
54,5%	FRQ	-	-2.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
68,1%	FRQ	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
81,7%	FRQ	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
95,3%	FRQ	-	-1.221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100%	FRQ	-	-355	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-355	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2						
Campata Travetto 1-2				FRC=0,16 cm				AA= PCA						
0%	FRQ	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-353	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
13,6%	FRQ	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.219	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
27,2%	FRQ	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
40,8%	FRQ	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
54,5%	FRQ	-	-2.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.334	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
68,1%	FRQ	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-2.210	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
81,7%	FRQ	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.839	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
95,3%	FRQ	-	-1.221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	-	-1.221	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione													
% L_{LI}	Id C_{mb}	N $_{Ed}$	M $_{Ed,3}$	M $_{Ed,2}$	$\sigma_{ct,f}$	σ_t	ϵ_{sm}	A $_e$	Δs_m	W $_d$	W $_{amm}$	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
100%	FRQ	-	-355	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-355	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Id $_{Tr}$ Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.

% L_{LI} Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

FRC Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

AA Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:

[PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".

Id C_{mb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

N $_{Ed}$, M $_{Ed,3}$, M $_{Ed,2}$ Sollecitazioni di progetto.

$\sigma_{ct,f}$ Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

σ_t Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

ϵ_{sm} Deformazione media nel calcestruzzo.

A $_e$ Area efficace del calcestruzzo teso.

Δs_m Distanza media tra le fessure.

W $_d$ Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

W $_{amm}$ Valore ammissibile di apertura delle fessure.

CS Coefficiente di Sicurezza (=W $_d$ / W $_{amm}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W $_d$ = 0).

Verificato [SI] = W $_d \leq$ W $_{amm}$; [NO] = W $_d >$ W $_{amm}$

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)

												Dati generali di verifica		
Id N_d	Pos	Stato	Id $P_{il,sup}$	σ_{cR}	σ_{tR}	f $_{yk}$	f $_{fk}$	N $_{d,sup}$	N $_{d,inf}$	A $_{s,st}$		CS		R $_f$
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]			η	ξ/f	

NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)

																	Dati indicati per direzione		
Di r	Id $_{Tr}$	b $_j$	h $_{jw}$	A $_{sup}/M^+$	A $_{inf}/M^-$	Or $_{vj_d}$	V $_{c,\eta}$	V $_{c,\xi}$	σ_η	σ_ξ	V $_{jsd,sup}$	V $_{jsd,inf}$	V $_d$	V $_{jsr}$	V $_{rsd}$	h $_{jc}$			
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N-m]	[cm ² ;N-m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]			

LEGENDA:

Dir Direzione di verifica: 1 = asse locale 3 del pilastro; 2 = asse locale 2 del pilastro

Id $_{Tr}$ Identificativo delle travi che definiscono la direzione.

b $_j$ Larghezza effettiva del nodo relativo alla trave esaminata.

h $_{jw}$ Distanza tra le armature superiori ed inferiori della trave.

A $_{sup}/M^+$ Se Or. V $_{jd}$ = A -> Armatura superiore a flessione; se Or. V $_{jd}$ = M -> Massimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.

A $_{inf}/M^-$ Se Or. V $_{jd}$ = A -> Armatura inferiore a flessione; se Or. V $_{jd}$ = M -> Minimo momento di calcolo nella sezione della trave a contatto con il nodo.

Or $_{vj_d}$ Origine del taglio nel nodo per la direzione considerata: [A] = taglio derivante dalle armature delle travi concorrenti nel nodo; [M] = taglio derivante dai momenti agenti agli estremi delle travi concorrenti nel nodo.

V $_d$ Taglio di Progetto per Fessurazione Diagonale.

V $_{jsr}$ Forza orizzontale resistente del rinforzo.

V $_{rsd}$ Forza orizzontale resistente del rinforzo+staffe.

h $_{jc}$ Distanza, tra le giaciture più esterne delle armature del pilastro, nella direzione in esame.

Id $_f$ Identificativo dell'intervento.

Pos Posizione del nodo: [I] = interno; [E] = esterno

C/NC Identificativo dello stato del nodo ([NC] = Non Confinato; [C] = Confinato).

Id $_{pil,sup}$ Identificativo del pilastro al di sopra del nodo.

σ_{cR} Resistenza di calcolo a compressione del calcestruzzo per la verifica del nodo.

σ_{tR} Resistenza di calcolo a trazione del calcestruzzo per la verifica del nodo.

f $_{yk}$ Resistenza caratteristica allo snervamento delle staffe nel nodo.

f $_{fk}$ Resistenza caratteristica ultima del rinforzo in FRP; [-] = rinforzo non presente.

N $_{d,sup}$ Sforzo normale nel pilastro al di sopra del nodo.

N $_{d,inf}$ Sforzo normale nel pilastro al di sotto del nodo.

A $_{sw}$ Staffe nel nodo (numero di staffe/diametro in mm/passi in cm/numero di bracci; [-] = assenza di staffe nel nodo).

CS Coefficiente di sicurezza: [η] = a compressione; [ξ/f] = max tra controllo f_{ctd} e fessurazione diagonale garantita da staffe e rinforzo ([NS] = Non Significativo per valori di CS \geq 100).

R $_f$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

V $_c$ Tagli nel pilastro al di sopra del nodo impiegato per la verifica: [η] = tensione principale di compressione; [ξ] = tensione principale di trazione

σ Tensioni principali di progetto: [η] = compressione; [ξ] = trazione; [-] = rinforzo presente.

V $_{jsd}$ Forze orizzontali di progetto del rinforzo e delle staffe superiori e inferiori. [-] = rinforzo non presente.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU													
Id $_{Tr}$	% L_{LI}	N $_{Ed,s}$	M $_{Ed,3,s}$	N $_{Ed,i}$	M $_{Ed,3,i}$	A $_{s,s}$	A $_{s,i}$	CS $_s$	(X/d) $_s$	CS $_i$	(X/d) $_i$		R $_f$
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]						
Fondazione													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	0%	25.356	2.052	15.558	12.780	7,57	7,57	NS	0,06	17.14[S]	0,08	NO	
	12,5%	28.899	7.564	12.015	4.681	7,57	7,57	30.06[S]	0,06	46.48[S]	0,08	NO	
	25,0%	28.899	10.969	-	-	7,57	7,57	20.73[S]	0,06	-	VNR	NO	
	37,5%	33.160	14.036	-	-	7,57	7,57	16.28[V]	0,06	-	VNR	NO	
	50,0%	33.160	13.664	-	-	7,57	7,57	16.72[V]	0,06	-	VNR	NO	
	62,5%	37.267	10.404	-	-	7,57	7,57	22.06[V]	0,06	-	VNR	NO	
	75,0%	35.490	4.761	25.356	1.349	7,57	7,57	48.12[V]	0,06	NS	0,08	NO	
	87,5%	12.015	752	29.664	10.890	7,57	7,57	NS	0,06	20.69[V]	0,08	NO	
	100,0%	-	-	29.664	26.621	15,14	15,14	-	VNR	16.22[V]	0,10	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Trave 2-3	0%	-	-	39.632	29.515	15,14	15,14	-	VNR	14.78[V]	0,10	NO
	12,5%	18.522	753	39.632	11.070	7,57	7,57	NS	0,06	20.75[V]	0,09	NO
	25,0%	43.203	5.930	29.817	587	7,57	7,57	38.97[V]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	47.029	12.934	-	-	7,57	7,57	17.94[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	43.409	16.719	-	-	7,57	7,57	13.82[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	43.409	16.778	-	-	7,57	7,57	13.77[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	43.409	12.363	-	-	7,57	7,57	18.69[V]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	29.817	6.918	18.522	4.231	7,57	7,57	32.90[S]	0,06	52.10[S]	0,08	NO
Fondazione	100,0%	-	-	22.557	14.386	7,57	7,57	-	VNR	15.44[S]	0,08	NO
Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	0%	25.210	1.944	15.848	12.653	7,57	7,57	NS	0,06	17.32[S]	0,08	NO
	12,5%	28.764	7.550	12.293	4.621	7,57	7,57	30.11[S]	0,06	47.10[S]	0,08	NO
	25,0%	28.764	11.043	-	-	7,57	7,57	20.58[S]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	33.299	14.090	-	-	7,57	7,57	16.22[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	37.471	13.781	-	-	7,57	7,57	16.66[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	37.471	10.430	-	-	7,57	7,57	22.01[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	35.695	4.746	25.210	1.448	7,57	7,57	48.28[V]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	12.293	863	29.763	10.931	7,57	7,57	NS	0,06	20.62[V]	0,08	NO
Trave 5-6	100,0%	-	-	29.763	26.697	15,14	15,14	-	VNR	16.18[V]	0,10	NO
	0%	-	-	39.590	29.498	15,14	15,14	-	VNR	14.79[V]	0,10	NO
	12,5%	17.584	466	39.590	11.055	7,57	7,57	NS	0,06	20.78[V]	0,09	NO
	25,0%	43.132	5.941	30.646	361	7,57	7,57	38.90[V]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	46.957	12.932	-	-	7,57	7,57	17.94[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	43.350	16.707	-	-	7,57	7,57	13.83[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	43.350	16.755	-	-	7,57	7,57	13.79[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	43.350	12.345	-	-	7,57	7,57	18.72[V]	0,06	-	VNR	NO
Fondazione	87,5%	30.646	6.705	21.674	4.062	7,57	7,57	33.98[S]	0,06	54.61[S]	0,08	NO
	100,0%	-	-	21.674	13.780	7,57	7,57	-	VNR	16.09[S]	0,08	NO
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	25.615	2.286	27.678	19.764	7,57	7,57	99.10[S]	0,06	11.35[S]	0,08	NO
	12,5%	25.615	7.419	27.678	9.476	7,57	7,57	30.53[S]	0,06	23.69[S]	0,08	NO
	25,0%	28.440	10.440	24.853	1.699	7,57	7,57	21.77[S]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	46.706	13.143	-	-	7,57	7,57	17.65[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	46.706	14.979	-	-	7,57	7,57	15.49[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	46.706	13.172	-	-	7,57	7,57	17.61[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	27.678	10.356	25.615	1.571	7,57	7,57	21.92[S]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	24.853	7.416	28.440	9.420	7,57	7,57	30.52[S]	0,06	23.86[S]	0,08	NO
Fondazione	100,0%	24.853	2.349	28.440	19.773	7,57	7,57	96.36[S]	0,06	11.37[S]	0,08	NO
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	-	-	33.515	20.242	7,57	7,57	-	VNR	11.21[S]	0,08	NO
	12,5%	33.813	5.337	33.515	8.388	7,57	7,57	42.84[S]	0,06	27.07[S]	0,08	NO
	25,0%	33.967	10.414	-	-	7,57	7,57	21.96[S]	0,06	-	VNR	NO
	37,5%	55.799	16.224	-	-	7,57	7,57	14.44[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	55.799	18.529	-	-	7,57	7,57	12.65[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	55.799	16.245	-	-	7,57	7,57	14.42[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	33.515	10.379	-	-	7,57	7,57	22.02[S]	0,06	-	VNR	NO
	87,5%	33.515	5.357	33.813	8.349	7,57	7,57	42.67[S]	0,06	27.21[S]	0,08	NO
Fondazione	100,0%	-	-	33.967	20.266	7,57	7,57	-	VNR	11.21[S]	0,08	NO
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	26.303	1.773	29.024	20.070	7,57	7,57	NS	0,06	11.21[S]	0,08	NO
	12,5%	26.303	7.309	29.024	9.464	7,57	7,57	31.02[S]	0,06	23.78[S]	0,08	NO
	25,0%	29.520	10.636	25.808	1.502	7,57	7,57	21.39[S]	0,06	NS	0,08	NO
	37,5%	48.385	13.706	-	-	7,57	7,57	16.96[V]	0,06	-	VNR	NO
	50,0%	48.385	15.598	-	-	7,57	7,57	14.90[V]	0,06	-	VNR	NO
	62,5%	48.385	13.684	-	-	7,57	7,57	16.98[V]	0,06	-	VNR	NO
	75,0%	29.024	10.558	26.303	1.448	7,57	7,57	21.54[S]	0,06	NS	0,08	NO
	87,5%	25.808	7.279	29.520	9.472	7,57	7,57	31.13[S]	0,06	23.78[S]	0,08	NO
Fondazione	100,0%	25.808	1.814	29.520	20.147	7,57	7,57	NS	0,06	11.18[S]	0,08	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N _{Ed,s} , M _{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
N _{Ed,i} , M _{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
A _{s,s} , A _{s,i}	Armatura a flessione superiore e inferiore.
(X/d) _s	Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
(X/d) _i	Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
CS _{sup} , CS _{inf}	Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/ -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Fondazione															
Travata: Trave 1-2-3															
Trave 1-2	0%	+	-	-	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.297	15,28	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.458	21,97	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.294	22,67	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _I	+/ -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
	37,5%	+	1.656	NS	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.493	46,42	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	7.031	42,87	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.099	NS	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.892	21,70	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	22.518	13,39	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.478	301.437	13.991	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	31.553	15,64	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	40.943	12,05	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.478	602.875	13.991	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Trave 2-3	0%	+	-	-	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.371	11,39	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.972	14,98	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.063	13,69	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.828	22,84	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	1.663	NS	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.193	50,99	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	6.515	48,47	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-691	NS	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	14.751	21,41	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.801	315.791	17.371	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	24.980	19,77	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	36.288	13,61	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.801	602.875	17.371	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Fondazione										Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	+	-	-	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.410	15,23	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.519	21,91	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.305	22,66	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	1.675	NS	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.494	46,42	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	7.112	42,38	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.139	NS	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.938	21,63	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	22.576	13,35	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.481	301.437	14.018	0	0	0	2,50	0,0457	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	31.648	15,59	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	41.053	12,02	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.481	602.875	14.018	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Trave 5-6	0%	+	-	-	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-43.360	11,39	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.951	14,99	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.046	13,70	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.812	22,86	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	1.551	NS	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.066	52,06	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	6.308	50,06	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
		-	-478	NS	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	14.739	21,43	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.800	315.791	17.360	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	24.938	19,80	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	36.209	13,64	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	493.800	602.875	17.360	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Fondazione										Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	+	-	-	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.623	13,48	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.902	18,36	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.620	18,82	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2.161	NS	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.224	27,13	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
50,0%	+	7.041	47,09	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	-	-7.070	46,90	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
62,5%	+	12.235	27,10	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
		-	-2.223	NS	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	17.565	18,88	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.800	331.581	17.366	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	26.883	18,37	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	36.647	13,47	493.800	602.875	17.366		0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	-	-	-	-	493.800	602.875	17.366	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione									Travata: Trave 2-5						
Trave 2-5	0%	+	-	-	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.093	10,72	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.863	14,59	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.166	14,96	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.350	26,85	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	5.836	56,82	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.861	56,57	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	12.374	26,80	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	22.120	14,99	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-	-	494.181	331.581	21.348	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	33.817	14,61	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	46.055	10,73	494.181	602.875	21.348		0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	-	-	-	-	494.181	602.875	21.348	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione									Travata: Trave 3-6						
Trave 3-6	0%	+	-	-	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.250	12,91	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.066	17,60	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	-	-	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-18.349	18,07	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	1.989	NS	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.479	26,57	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	7.072	46,89	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.053	47,01	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	12.513	26,50	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.989	NS	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
75,0%	+	18.380	18,04	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-	-	493.850	331.581	17.882	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	28.076	17,59	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
		-	-	-	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
100,0 %	+	38.229	12,92	493.850	602.875	17.882		0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	-	-	-	-	493.850	602.875	17.882	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
N _{Ed}	Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
V _{Rsd,p}	Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
V _{R1}	Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
V _{fd}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle staffe per unità di lunghezza.
A _{sw,p}	Area dei ferri piegati.
A _{s,Dg}	Area di ferri incrociati nelle zone critiche.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Fondazione									Travata: Trave 1-2-3			
Trave 1-2	0%	24.622	1.000	16.291	11.727	7,57	7,57	NS	0,05	21.58[S]	0,08	NO
	12,5%	27.734	6.699	13.180	3.814	7,57	7,57	39.33[S]	0,05	66.00[S]	0,08	NO
	25,0%	27.734	10.254	-	-	7,57	7,57	25.69[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	27.734	11.177	-	-	7,57	7,57	23.57[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	27.356	10.442	-	-	7,57	7,57	25.22[S]	0,05	-	VNR	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{L1} [%]	N _{Ed,s} [N]	M _{Ed,3,s} [N·m]	N _{Ed,i} [N]	M _{Ed,3,i} [N·m]	A _{s,s} [cm ²]	A _{s,i} [cm ²]	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	62,5%	23.925	7.548	-	-	7,57	7,57	34.78[S]]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	16.291	4.104	24.622	929	7,57	7,57	63.47[S]]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	-	-	27.734	9.692	7,57	7,57	-	VNR	26.64[S]]	0,08	NO
	100,0%	-	-	27.734	21.106	15,14	15,14	-	VNR	23.49[S]]	0,10	NO
Trave 2-3	0%	-	-	32.820	23.275	15,14	15,14	-	VNR	21.40[S]]	0,10	NO
	12,5%	-	-	32.820	9.919	7,57	7,57	-	VNR	26.26[S]]	0,08	NO
	25,0%	23.109	5.144	29.264	152	7,57	7,57	50.99[S]]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	30.655	9.557	-	-	7,57	7,57	27.65[S]]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	33.570	12.664	-	-	7,57	7,57	20.93[S]]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	32.820	12.865	-	-	7,57	7,57	20.58[S]]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	32.820	11.117	-	-	7,57	7,57	23.82[S]]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	29.264	6.120	23.109	3.466	7,57	7,57	43.12[S]]	0,05	73.90[S]]	0,08	NO
	100,0%	-	-	23.109	13.377	7,57	7,57	-	VNR	19.14[S]]	0,08	NO
Fondazione							Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	24.512	910	16.546	11.619	7,57	7,57	NS	0,05	21.79[S]]	0,08	NO
	12,5%	27.632	6.694	13.425	3.764	7,57	7,57	39.36[S]]	0,05	66.91[S]]	0,08	NO
	25,0%	27.632	10.326	-	-	7,57	7,57	25.51[S]]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	27.632	11.277	-	-	7,57	7,57	23.36[S]]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	27.394	10.437	-	-	7,57	7,57	25.24[S]]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	24.068	7.550	-	-	7,57	7,57	34.77[S]]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	16.546	4.179	24.512	1.019	7,57	7,57	62.35[S]]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	13.425	62	27.632	9.836	7,57	7,57	NS	0,05	26.24[S]]	0,08	NO
	100,0%	-	-	27.632	21.371	15,14	15,14	-	VNR	23.20[S]]	0,10	NO
Trave 5-6	0%	-	-	33.574	22.983	15,14	15,14	-	VNR	21.69[S]]	0,10	NO
	12,5%	-	-	33.574	9.658	7,57	7,57	-	VNR	27.00[S]]	0,08	NO
	25,0%	22.344	4.954	-	-	7,57	7,57	52.90[S]]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	30.472	9.491	-	-	7,57	7,57	27.84[S]]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	33.840	12.668	-	-	7,57	7,57	20.92[S]]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	33.574	12.977	-	-	7,57	7,57	20.42[S]]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	33.574	11.092	-	-	7,57	7,57	23.89[S]]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	29.976	5.941	22.344	3.296	7,57	7,57	44.45[S]]	0,05	77.61[S]]	0,08	NO
	100,0%	-	-	22.344	12.859	7,57	7,57	-	VNR	19.89[S]]	0,08	NO
Fondazione							Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	25.764	900	27.529	18.379	7,57	7,57	NS	0,05	14.04[S]]	0,08	NO
	12,5%	25.764	6.364	27.529	8.421	7,57	7,57	41.32[S]]	0,05	30.65[S]]	0,08	NO
	25,0%	28.193	9.679	25.099	939	7,57	7,57	27.23[S]]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	28.193	10.555	-	-	7,57	7,57	24.97[S]]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	30.797	10.036	-	-	7,57	7,57	26.33[S]]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	27.529	10.472	-	-	7,57	7,57	25.15[S]]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	27.529	9.609	25.764	824	7,57	7,57	27.41[S]]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	25.099	6.363	28.193	8.367	7,57	7,57	41.30[S]]	0,05	30.88[S]]	0,08	NO
	100,0%	25.099	955	28.193	18.380	7,57	7,57	NS	0,05	14.06[S]]	0,08	NO
Fondazione							Travata: Trave 2-5					
Trave 2-5	0%	-	-	33.532	19.194	7,57	7,57	-	VNR	13.58[S]]	0,08	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
	12,5%	33.796	4.496	33.532	7.548	7,57	7,57	58.96[S]	0,05	34.55[S]	0,08	NO
	25,0%	33.927	9.825	-	-	7,57	7,57	26.98[S]	0,05	-	VNR	NO
	37,5%	33.927	12.031	-	-	7,57	7,57	22.03[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	33.945	11.316	-	-	7,57	7,57	23.43[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	33.532	11.951	-	-	7,57	7,57	22.17[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	33.532	9.797	-	-	7,57	7,57	27.05[S]	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	33.532	4.517	33.796	7.508	7,57	7,57	58.67[S]	0,05	34.75[S]	0,08	NO
	100,0%	-	-	33.927	19.210	7,57	7,57	-	VNR	13.58[S]	0,08	NO
Fondazione						Travata: Trave 3-6						
Trave 3-6	0%	26.499	448	28.828	18.746	7,57	7,57	NS	0,05	13.80[S]	0,08	NO
	12,5%	26.499	6.299	28.828	8.456	7,57	7,57	41.78[S]	0,05	30.59[S]	0,08	NO
	25,0%	29.268	9.905	26.060	769	7,57	7,57	26.64[S]	0,05	NS	0,08	NO
	37,5%	29.268	10.943	-	-	7,57	7,57	24.11[S]	0,05	-	VNR	NO
	50,0%	32.345	10.606	-	-	7,57	7,57	24.96[S]	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	28.828	10.876	-	-	7,57	7,57	24.25[S]	0,05	-	VNR	NO
	75,0%	28.828	9.830	26.499	723	7,57	7,57	26.83[S]	0,05	NS	0,08	NO
	87,5%	26.060	6.274	29.268	8.467	7,57	7,57	41.93[S]	0,05	30.57[S]	0,08	NO
	100,0%	26.060	485	29.268	18.818	7,57	7,57	NS	0,05	13.75[S]	0,08	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}

Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{LI}

Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- (X/d)_s

Indice di duttilità superiore (VNR = Verifica non richiesta).
- (X/d)_i

Indice di duttilità inferiore (VNR = Verifica non richiesta).
- R_f

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.
- N_{Ed,s}

Sollecitazioni di progetto per armatura superiore.
- M_{Ed,3,s}
- N_{Ed,i}

Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore.
- M_{Ed,3,i}
- A_{s,s} A_{s,i}

Armatura a flessione superiore e inferiore.
- CS_{iv} CS_s

Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre inferiori e superiori ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctgθ	
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Fondazione						Travata: Trave 1-2-3						
Trave 1-2	0%	+	-	-	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-23.932	28,97	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-16.899	41,03	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-11.004	31,50	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	1.077	NS	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-5.915	58,61	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	6.387	54,27	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-1.455	NS	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	11.941	29,03	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
	75,0%	+	17.576	19,72	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.217	346.653	13.991	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	23.822	29,10	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
Trave 2-3	100,0 %	+	30.608	22,65	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
		-	-	-	740.217	693.306	13.991	0	0	0	2,50	
	0%	+	-	-	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50	
		-	-32.266	21,49	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50	
		-	-24.705	28,06	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50	
	25,0%	+	-	-	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	
		-	-17.804	20,40	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	-	-	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	
		-	-11.637	31,21	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	
	50,0%	+	1.108	NS	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	
		-	-5.638	64,41	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50	

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD

Id _{Tr}	%L _{Lt} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{fd} [N]	Ctg θ
	62,5%	+	6.007	60,46	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50
		-	-183	NS	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50
	75,0%	+	11.682	31,09	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	363.160	17.371	0	0	0	2,50
	87,5%	+	19.180	36,15	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	27.353	25,35	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	693.306	17.371	0	0	0	2,50
Fondazione											
						Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	+	-	-	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
		-	-23.822	29,10	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
		-	-16.837	41,18	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
		-	-10.907	31,78	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
	37,5%	+	1.096	NS	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
		-	-5.916	58,60	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.464	53,63	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
		-	-1.491	NS	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
	62,5%	+	12.092	28,67	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
	75,0%	+	17.786	19,49	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.221	346.653	14.018	0	0	0	2,50
	87,5%	+	23.698	29,26	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	30.438	22,78	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.221	693.306	14.018	0	0	0	2,50
Trave 5-6	0%	+	-	-	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
		-	-31.927	21,72	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
		-	-24.440	28,37	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
		-	-17.772	20,43	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
		-	-11.583	31,35	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
	50,0%	+	1.012	NS	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
		-	-5.527	65,71	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
	62,5%	+	5.832	62,27	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
		-	-2	NS	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
	75,0%	+	11.592	31,33	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.700	363.160	17.360	0	0	0	2,50
	87,5%	+	18.992	36,51	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	27.054	25,63	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.700	693.306	17.360	0	0	0	2,50
Fondazione											
						Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	+	-	-	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
		-	-26.047	26,62	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
		-	-21.273	32,59	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
		-	-16.342	23,33	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
	37,5%	+	1.258	NS	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
		-	-11.322	33,68	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.161	61,89	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
		-	-6.189	61,61	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11.327	33,66	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
		-	-1.316	NS	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
	75,0%	+	16.385	23,27	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	381.318	17.366	0	0	0	2,50
	87,5%	+	21.373	32,44	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	26.220	26,44	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
		-	-	-	740.701	693.306	17.366	0	0	0	2,50
Fondazione											
						Travata: Trave 2-5					
Trave 2-5	0%	+	-	-	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
		-	-30.869	22,46	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
		-	-24.501	28,30	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
		-	-18.078	21,09	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
		-	-11.651	32,73	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
	50,0%	+	5.120	74,48	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
		-	-5.146	74,10	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11.669	32,68	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
		-	-	-	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
	75,0%	+	18.152	21,01	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
		-	-	-	741.271	381.318	21.348	0	0	0	2,50
	87,5%	+	24.629	28,15	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{fd}	Ctg θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
	-	-	-	-	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	31.055	22,33	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	741.271	693.306	21.348	0	0	0	2,50
Fondazione							Travata: Trave 3-6				
Trave 3-6	0%	+	-	-	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-27.066	25,62	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-21.975	31,55	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	25,0%	+	-	-	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-16.846	22,64	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	37,5%	+	1.113	NS	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-11.602	32,87	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	50,0%	+	6.223	61,28	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-6.205	61,45	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11.638	32,76	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-1.115	NS	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	75,0%	+	16.913	22,55	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	740.775	381.318	17.882	0	0	0	2,50
	87,5%	+	22.091	31,38	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	27.535	25,18	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50
	-	-	-	-	740.775	693.306	17.882	0	0	0	2,50

LEGENDA:

- Id_{Tr}Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{Li}Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
- +/-[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
- V_{Ed,Y}^(+/-)Valori massimo e minimo del taglio di progetto.
- CS^(+/-)Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y}⁽⁺⁾" e "V_{Ed,Y}⁽⁻⁾" ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).
- V_{Rcd}Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
- V_{Rsd,s}Resistenza a taglio trazione delle staffe.
- N_{Ed}Sforzo Normale medio nella sezione di verifica.
- V_{Rsd,p}Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.
- V_{R1}Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata.
- V_{fd}Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
- Ctg θ Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.

TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N·m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3					
Trave 1-2	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Trave 2-3	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Fondazione								Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Trave 5-6	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Fondazione								Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Fondazione								Travata: Trave 2-5					
Trave 2-5	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0 %	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
Fondazione								Travata: Trave 3-6					
Trave 3-6	0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg Θ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	
	25,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	50,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	75,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO
	100,0%	0	-	94.878	0	0	2,50	3.000	195.000	100	0,0000	0,00	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Lt}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Lt}), a partire dall'estremo iniziale.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T_{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T_{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T_{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
P_e	Perimetro esterno in asse alle barre.
B_e	Area racchiusa da P _e .
H_s	Spessore della sezione convenzionale resistente.
A_{sw}	Aree di ferro per il taglio per unità di lunghezza (aggiuntive a quanto calcolato per il taglio).
A_{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Fondazione									Travata: Trave 1-2-3								
Trave: Trave 1-2																	
0%	RAR	0,226	14,94	26.709	-7.254	-	66.23	SI	RAR	0,220	360,00	26.709	-7.254	-	NS	SI	
	QPR	0,169	11,21	20.458	-5.364	-	66.45	SI									
25,0%	RAR	0,166	14,94	23.972	7.570	-	90.00	SI	RAR	1,270	360,00	23.972	7.570	-	NS	SI	
	QPR	0,133	11,21	20.458	5.842	-	84.15	SI									
50,0%	RAR	0,204	14,94	26.709	9.835	-	73.15	SI	RAR	1,917	360,00	23.972	9.797	-	NS	SI	
	QPR	0,162	11,21	20.458	7.972	-	68.97	SI									
75,0%	RAR	0,104	14,94	26.709	2.553	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,075	11,21	20.458	1.585	-	NS	SI									
100,0%	RAR	0,402	14,94	23.972	-18.177	-	37.13	SI	RAR	1,955	360,00	23.972	-18.177	-	NS	SI	
	QPR	0,307	11,21	20.458	-13.567	-	36.55	SI									
Trave: Trave 2-3																	
0%	RAR	0,460	14,94	31.256	-20.262	-	32.51	SI	RAR	2,014	360,00	31.256	-20.262	-	NS	SI	
	QPR	0,352	11,21	26.187	-15.232	-	31.83	SI									
25,0%	RAR	0,137	14,94	33.670	3.652	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,102	11,21	26.187	2.494	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,251	14,94	33.670	11.899	-	59.62	SI	RAR	2,266	360,00	31.256	11.972	-	NS	SI	
	QPR	0,201	11,21	26.187	9.690	-	55.78	SI									
75,0%	RAR	0,201	14,94	31.256	8.783	-	74.15	SI	RAR	1,340	360,00	31.256	8.783	-	NS	SI	
	QPR	0,161	11,21	26.187	6.819	-	69.43	SI									
100,0%	RAR	0,292	14,94	33.670	-9.489	-	51.20	SI	RAR	0,337	360,00	33.670	-9.489	-	NS	SI	
	QPR	0,223	11,21	26.187	-7.199	-	50.24	SI									
Fondazione									Travata: Trave 4-5-6								
Trave: Trave 4-5																	
0%	RAR	0,226	14,94	26.850	-7.237	-	66.23	SI	RAR	0,211	360,00	26.850	-7.237	-	NS	SI	
	QPR	0,169	11,21	20.528	-5.354	-	66.46	SI									
25,0%	RAR	0,167	14,94	24.069	7.609	-	89.58	SI	RAR	1,278	360,00	24.069	7.609	-	NS	SI	
	QPR	0,134	11,21	20.528	5.871	-	83.78	SI									
50,0%	RAR	0,205	14,94	26.850	9.876	-	72.82	SI	RAR	1,921	360,00	24.069	9.826	-	NS	SI	
	QPR	0,163	11,21	20.528	7.994	-	68.76	SI									
75,0%	RAR	0,104	14,94	26.850	2.541	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,075	11,21	20.528	1.578	-	NS	SI									
100,0%	RAR	0,404	14,94	24.069	-18.248	-	36.98	SI	RAR	1,963	360,00	24.069	-18.248	-	NS	SI	
	QPR	0,308	11,21	20.528	-13.619	-	36.41	SI									
Trave: Trave 5-6																	
0%	RAR	0,459	14,94	31.215	-20.247	-	32.53	SI	RAR	2,013	360,00	31.215	-20.247	-	NS	SI	
	QPR	0,352	11,21	26.158	-15.220	-	31.85	SI									
25,0%	RAR	0,137	14,94	33.619	3.658	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,102	11,21	26.158	2.497	-	NS	SI									
50,0%	RAR	0,250	14,94	33.619	11.887	-	59.69	SI	RAR	2,265	360,00	31.215	11.962	-	NS	SI	
	QPR	0,201	11,21	26.158	9.684	-	55.82	SI									
75,0%	RAR	0,201	14,94	31.215	8.769	-	74.26	SI	RAR	1,338	360,00	31.215	8.769	-	NS	SI	
	QPR	0,161	11,21	26.158	6.808	-	69.53	SI									
100,0%	RAR	0,291	14,94	33.619	-9.475	-	51.28	SI	RAR	0,336	360,00	33.619	-9.475	-	NS	SI	
	QPR	0,223	11,21	26.158	-7.194	-	50.28	SI									
Fondazione									Travata: Trave 1-4								
Trave: Trave 1-4																	
0%	RAR	0,320	14,94	33.453	-10.812	-	46.71	SI	RAR	0,584	360,00	32.508	-10.661	-	NS	SI	
	QPR	0,257	11,21	26.647	-8.739	-	43.52	SI									
25,0%	RAR	0,161	14,94	33.453	5.459	-	92.56	SI	RAR	0,291	360,00	33.453	5.459	-	NS	SI	
	QPR	0,129	11,21	26.647	4.371	-	86.94	SI									
50,0%	RAR	0,234	14,94	33.453	10.737	-	63.84	SI	RAR	1,823	360,00	33.453	10.737	-	NS	SI	
	QPR	0,187	11,21	26.647	8.618	-	59.82	SI									
75,0%	RAR	0,162	14,94	33.453	5.501	-	92.23	SI	RAR	0,303	360,00	33.453	5.501	-	NS	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{rnf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
100,0%	QPR	0,129	11,21	26.647	4.392	-	86.75	SI									
	RAR	0,319	14,94	33.453	-10.761	-	46.88	SI	RAR	0,578	360,00	32.508	-10.626	-	NS	SI	
	QPR	0,257	11,21	26.647	-8.713	-	43.61	SI									
Fondazione								Travata: Trave 2-5									
Trave: Trave 2-5																	
0%	RAR	0,402	14,94	40.046	-13.846	-	37.13	SI	RAR	0,843	360,00	40.046	-13.846	-	NS	SI	
	QPR	0,340	11,21	33.663	-11.715	-	32.97	SI									
25,0%	RAR	0,195	14,94	40.046	6.660	-	76.64	SI	RAR	0,384	360,00	40.046	6.660	-	NS	SI	
	QPR	0,164	11,21	33.663	5.609	-	68.32	SI									
50,0%	RAR	0,286	14,94	40.046	13.303	-	52.17	SI	RAR	2,313	360,00	40.046	13.303	-	NS	SI	
	QPR	0,241	11,21	33.663	11.221	-	46.45	SI									
75,0%	RAR	0,195	14,94	40.046	6.687	-	76.49	SI	RAR	0,392	360,00	40.046	6.687	-	NS	SI	
	QPR	0,164	11,21	33.663	5.630	-	68.20	SI									
100,0%	RAR	0,401	14,94	40.046	-13.791	-	37.24	SI	RAR	0,833	360,00	40.046	-13.791	-	NS	SI	
	QPR	0,339	11,21	33.663	-11.674	-	33.05	SI									
Fondazione								Travata: Trave 3-6									
Trave: Trave 3-6																	
0%	RAR	0,333	14,94	34.640	-11.269	-	44.90	SI	RAR	0,624	360,00	33.825	-11.187	-	NS	SI	
	QPR	0,269	11,21	27.663	-9.148	-	41.66	SI									
25,0%	RAR	0,168	14,94	34.640	5.699	-	89.05	SI	RAR	0,314	360,00	34.640	5.699	-	NS	SI	
	QPR	0,134	11,21	27.663	4.568	-	83.49	SI									
50,0%	RAR	0,243	14,94	34.640	11.176	-	61.45	SI	RAR	1,904	360,00	34.640	11.176	-	NS	SI	
	QPR	0,195	11,21	27.663	8.999	-	57.41	SI									
75,0%	RAR	0,167	14,94	34.640	5.676	-	89.22	SI	RAR	0,308	360,00	33.825	5.568	-	NS	SI	
	QPR	0,134	11,21	27.663	4.554	-	83.61	SI									
100,0%	RAR	0,333	14,94	34.640	-11.296	-	44.82	SI	RAR	0,628	360,00	33.825	-11.208	-	NS	SI	
	QPR	0,269	11,21	27.663	-9.165	-	41.61	SI									

LEGENDA:

%LLI Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

FRC Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).

IdCmb Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

σ_{td,amm} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.

CS Coefficiente di Sicurezza (= σ_{cd, amm}/σ_{cc} ; σ_{td, amm}/σ_{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta (σ_{cc} ≤ σ_{cd,amm} ; σ_{at} ≤ σ_{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ_{cc} > σ_{cd,amm} ; σ_{at} > σ_{td,amm}).

Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione														
%L _I	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o	
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3						
Trave: Trave 1-2								AA= PCA						
0%	FRQ	21.390	-5.719	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	-5.364	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	20.796	1.802	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	1.441	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	20.796	6.333	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	5.842	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	20.796	8.489	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	7.987	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	20.796	8.365	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	7.972	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	20.796	5.995	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	5.844	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	21.390	1.825	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	1.585	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	20.796	-5.637	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	-4.862	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	20.796	-15.051	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	20.458	-13.567	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Trave: Trave 2-3								AA= PCA						
0%	FRQ	26.916	-16.832	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	-15.232	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	26.916	-5.767	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	-4.989	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	27.194	2.742	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	2.494	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	26.916	7.611	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	7.351	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	26.916	10.200	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	9.690	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	26.916	10.144	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	9.542	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	26.916	7.365	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	26.187	6.819	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
87,5%	FRQ	26.916	1.674	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.187	1.327	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	27.194	-7.581	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.187	-7.199	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 4-5-6					
Trave: Trave 4-5								AA= PCA					
0%	FRQ	21.471	-5.707	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	-5.354	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	20.867	1.825	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	1.465	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	20.867	6.360	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	5.871	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	20.867	8.517	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	8.014	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	20.867	8.386	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	7.994	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	20.867	6.004	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	5.853	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	21.471	1.817	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	1.578	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	20.867	-5.665	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	-4.889	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	20.867	-15.103	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	20.528	-13.619	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 5-6								AA= PCA					
0%	FRQ	26.887	-16.820	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	-15.220	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	26.887	-5.756	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	-4.978	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	27.161	2.745	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	2.497	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	26.887	7.609	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	7.349	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	26.887	10.194	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	9.684	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	26.887	10.133	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	9.531	-	0,14	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	26.887	7.354	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	6.808	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	26.887	1.669	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	1.323	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	27.161	-7.575	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.158	-7.194	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 1-4					
Trave: Trave 1-4								AA= PCA					
0%	FRQ	27.779	-9.136	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	-8.739	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	26.647	-1.028	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	-1.028	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	27.779	4.560	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	4.371	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	27.779	7.894	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	7.562	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	27.779	8.997	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	8.618	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	27.779	7.904	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	7.572	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	27.779	4.582	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	4.392	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	26.647	-1.003	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	-1.003	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	27.779	-9.110	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	26.647	-8.713	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 2-5					
Trave: Trave 2-5								AA= PCA					
0%	FRQ	35.376	-12.301	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	-11.715	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	33.663	-1.527	-	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	-1.527	-	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	35.376	5.894	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	5.609	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	35.376	10.321	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	9.825	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	35.376	11.787	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	11.221	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	35.376	10.331	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	9.835	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	35.376	5.915	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	5.630	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	33.663	-1.497	-	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	-1.497	-	-0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	35.376	-12.261	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	33.663	-11.674	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 3-6					

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Trave: Trave 3-6								AA= PCA					
0%	FRQ	28.882	-9.581	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	-9.148	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	27.663	-1.077	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	-1.077	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	28.882	4.773	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	4.568	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	28.882	8.260	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	7.900	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	28.882	9.410	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	8.999	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	28.882	8.252	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	7.892	-	0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	28.882	4.759	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	4.554	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	27.663	-1.095	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	-1.095	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	28.882	-9.598	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	27.663	-9.165	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _{ct} la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
σ _t	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
ε _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
A _e	Area efficace del calcestruzzo teso.
Δ _{sm}	Distanza media tra le fessure.
W _d	Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
W _{amm}	Valore ammissibile di apertura delle fessure.
CS	Coefficiente di Sicurezza (=W _d / W _{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W _d = 0).
Verificato	[SI] = W _d ≤ W _{amm} ; [NO] = W _d > W _{amm}

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{Fld}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 4-5	7,46	3,78	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,54	1,58	0,87	1,00	5,14	0,00	0,037	0,276	NO
Trave 3-6	7,79	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,53	1,57	0,87	1,00	5,14	0,00	0,035	0,275	NO
Trave 5-6	7,72	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,52	1,57	0,89	1,00	5,14	0,00	0,036	0,275	NO
Trave 1-4	8,11	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,53	1,57	0,87	1,00	5,14	0,00	0,034	0,275	NO
Trave 2-3	7,72	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,52	1,57	0,89	1,00	5,14	0,00	0,036	0,275	NO
Trave 1-2	7,46	3,78	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,54	1,58	0,87	1,00	5,14	0,00	0,037	0,277	NO
Trave 2-5	8,81	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,54	1,58	0,88	1,00	5,14	0,00	0,031	0,277	NO

LEGENDA:

Id _{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L _{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R _{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z _{p.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z _{Fld}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q _{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q _{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p.cmp}	Z _{Fld}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 4-5	14,16	3,78	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,45	1,54	0,81	1,00	5,14	0,00	0,024	0,344	NO

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																
IdFnd	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]		per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 3-6	14,68	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,44	1,54	0,81	1,00	5,14	0,00	0,023	0,343	NO
Trave 5-6	14,57	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,43	1,53	0,83	1,00	5,14	0,00	0,023	0,342	NO
Trave 1-4	15,24	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,45	1,54	0,81	1,00	5,14	0,00	0,023	0,344	NO
Trave 2-3	14,58	4,18	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,43	1,53	0,83	1,00	5,14	0,00	0,023	0,342	NO
Trave 1-2	14,16	3,78	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,45	1,54	0,81	1,00	5,14	0,00	0,024	0,344	NO
Trave 2-5	17,28	3,66	1,10	0,00	2,30	-	NON Coesivo	1,45	1,55	0,82	1,00	5,14	0,00	0,020	0,345	NO

LEGENDA:

IdFnd	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{P.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.