

Comune di Camerano
Provincia di Provincia di Ancona

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO: IMPIANTO SPORTIVO "DANIELE MONTENOVO" Lavori di
ristrutturazione e risanamento impianto Sportivo. Locale Primo
Soccorso.
Pronto soccorso

COMMITTENTE: Comune di Camerano

Porto Sant'Elpidio, 10/05/2017

Il Progettista



(Dott. Ing. Solio Ruggieri)



Il Direttore dei Lavori



(Dott. Ing. Solio Ruggieri)



Il Collaudatore

(...)

Studio Tecnico Associato di Progettazione
Largo della Resistenza, 3 - Porto Sant'Elpidio
0734901652, 3382802588 - ing.solioruggieri@gmail.com

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Camerano
Provincia	Provincia di Ancona
Oggetto	IMPIANTO SPORTIVO "DANIELE MONTENOVO"
Parte d'opera	Lavori di ristrutturazione e risanamento impianto Sportivo.Locale Primo Soccorso.
Normativa di riferimento	Pronto soccorso
Zona sismica	D.M. 14/01/2008
Analisi sismica	-
	Dinamica solo Orizzontale

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erld}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	Caratteristiche calcestruzzo armato				
											f _{cd}	f _{ctd}	f _{ctm}	N	n Ac
	[N/mm ²]	[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_{Erld}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E·C _{Erld}].
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_{ctm}	Resistenza media a trazione per flessione.
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	Caratteristiche acciaio									
						f _{yk,1} / f _{yk,2}	f _{yk,1} / f _{yk,2}	f _{yd,1} / f _{yd,2}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7}
	[N/mm ²]	[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	-	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_{yk,1}	Resistenza caratteristica a Rottura (per profili con t ≤ 40 mm).
f_{yk,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.

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) Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	14,94
		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	K _X	K _Y	K _Z	φ	C _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}
	[N/m ³]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
RIPORTI										
T001	18.000	60	60	300	18	0,000	0,000	25	0	0,000
COLTRE COLLUVIALE										
T002	19.000	60	60	380	21	0,450	0,120	50	1	0,000
LIMI SABBIOSI E ARGILLOSI										
T003	20.000	60	60	310	24	0,900	0,250	90	1	0,000

LEGENDA:

N _{TRN}	Numero identificativo del terreno.
γ _T	Peso specifico del terreno.
K	Valori della costante di sottofondo del terreno nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K _X), Y (K _Y), e Z (K _Z).
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.

STRATIGRAFIE

Stratigrafie						
N _{TRN}	Q _i	Q _f	Cmp. S.	Add	ΔEd	
	[m]	[m]				
[S001]-Stratigrafia 01						
T001	0,00	-0,20	incoerente	sciolto	nulla	
T002	-0,20	-2,00	incoerente	sciolto	nulla	
T003	-2,00	-14,20	incoerente	sciolto	nulla	
T003	-14,20	INF	incoerente	sciolto	nulla	

LEGENDA:

N _{TRN}	Numero identificativo della stratigrafia.
Q _i	Quota iniziale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia).
Q _f	Quota finale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia). INF = infinito (profondità dello strato finale).
Cmp. S.	Comportamento dello strato.
Add	Addensamento dello strato.
ΔEd	Variazione con la profondità del modulo edometrico.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																								
N _{id}	Tp	Label	B	H	Sp _w	L _w	Dimensioni						v	A	Area per Taglio		Inerzia			I _{XY}	ΔΘ _{I_{pr}}			
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	Sp _{r,0}	L _{r,0}	Sp _{r,1}	L _{r,1}	L _{r,2}	L _{r,3}		[cm ²]	A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _Y		[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
001	▣	54x24	54	24	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.296	1.080	1.080	62.208	178.413	314.928	0	0,00			
002	▣	30x40	30	40	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1.200	1.000	1.000	160.000	193.644	90.000	0	0,00			
003	L	L-50/20x130/100	50	130	20	30	100	30	-	-	-	-	8	5.600	4.507	4.897	6.475.060	1.246.667	1.182.202	-522.321	5,58			
004	▣	50x130	50	130	-	-	-	-	-	-	-	-	4	6.500	5.417	5.417	9.154.167	5.416.667	1.354.167	0	0,00			
005	▣	50x100	50	100	-	-	-	-	-	-	-	-	4	5.000	4.167	4.167	4.166.667	2.862.500	1.041.667	0	0,00			
006	▣	50x50	50	50	-	-	-	-	-	-	-	-	4	2.500	2.083	2.083	520.833	878.750	520.833	0	0,00			
007	▣	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 _{r,0}	Spessore ala 0.
L _{r,0}	Lunghezza ala 0.
Sp _{r,1}	Spessore ala 1.
L _{r,1}	Lunghezza ala 1.
L _{r,2}	Lunghezza ala 2.
L _{r,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.

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio Descrizione	PP	Permanente NON Strutturale Descrizione	PNS	Sovraccarico Accidentale Descrizione	SA	Carico Neve [N/m²]
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 Cop. acc. H25	Coperture	Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di	3.050	Manto di copertura, impermeabilizzazione e	1.360	Coperture praticabili di locali di abitazione	2.000	0

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio Descrizione	PP	Permanente NON Strutturale Descrizione	PNS	Sovraccarico Accidentale Descrizione	SA	Carico Neve [N/m ²]
003	S	LatCem Balcone H20	Abitazioni	spessore 25 cm (20+5) Solaio di tipo tradizionale latero-cementizio di spessore 20 cm (16+4)	2.800	intonaco inferiore Pavimento, sottofondo e intonaco inferiore	1.360	(Cat. H2 – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008) Balconi, ballatoi e scale comuni (Cat. C2 – Tab. 3.1.II - DM 14.01.2008)	4.000	0

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	Abitazioni	SI	NO	Media	0,70	0,50	0,30
0004	Coperture	SI	NO	Media	0,00	0,00	0,00
0005	Sisma X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0006	Sisma Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0007	Sisma Z	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0008	Sisma Ecc.X	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00
0009	Sisma Ecc.Y	NO	NO	Media	1,00	1,00	1,00

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				
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
01	1,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,00	1,05	0,00
03	1,00	1,50	0,00	0,00
04	1,00	1,50	1,05	0,00
05	1,00	0,00	1,50	0,00
06	1,00	1,50	1,50	0,00
07	1,00	0,00	0,00	1,50
08	1,00	0,00	1,05	1,50
09	1,00	1,50	0,00	1,50
10	1,00	1,50	1,05	1,50
11	1,30	0,00	0,00	0,00
12	1,30	0,00	1,05	0,00
13	1,30	1,50	0,00	0,00
14	1,30	1,50	1,05	0,00
15	1,30	0,00	1,50	0,00
16	1,30	1,50	1,50	0,00
17	1,30	0,00	0,00	1,50
18	1,30	0,00	1,05	1,50
19	1,30	1,50	0,00	1,50
20	1,30	1,50	1,05	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= Abitazioni

CC 04= Coperture

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche				
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
01	1,00	1,00	0,30	0,00

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
--------	----------------------------	--	---------------------	--------------------

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= Abitazioni
	CC 04= Coperture

COMBINAZIONI SISMICHE

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma secondo la formula (3.2.16) riportata al punto 3.2.4 del D.M. 14-01-2008. 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 , α_y , α_z , α_{ex} , α_{ey} 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) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 2) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 4) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 5) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 6) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 9) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 10) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 11) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 12) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 13) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 14) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 15) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 16) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 17) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 18) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 19) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 20) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 21) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 22) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 23) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 24) $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 25) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 26) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 27) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 28) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 29) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$; 30) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 31) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$; 32) $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot \alpha_z$;
- 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 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
01	1,00	1,00	0,70	0,00
02	1,00	1,00	1,00	0,00
03	1,00	1,00	0,70	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= Abitazioni
	CC 04= Coperture

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
01	1,00	1,00	0,30	0,00
02	1,00	1,00	0,50	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= Abitazioni
CC 04= Coperture

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Coperture
01	1,00	1,00	0,30	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= Abitazioni
CC 04= Coperture

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	SI	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] = Basso - [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 dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m - [S1] = Depositi di terreni caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 100 m/s (ovvero $10 < c_{u,30} < 20$ kPa), che includono uno strato di almeno 8 m di terreni a grana fina di bassa consistenza, oppure che includono almeno 3 m di torba o di argille altamente organiche - [S2] = Depositi di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensitive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.
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 STRUTTURA

Fattori di struttura							
Dir. X				Dir. Y			
q	q ₀	α_u/α_1	K _w	q	q ₀	α_u/α_1	K _w
3,300	3,30	1,10	-	3,300	3,30	1,10	-

LEGENDA:

q Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di struttura).
q₀ Valore di base.
 α_u/α_1 Rapporto di sovrarresistenza.
K_w Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica S _s	C _c	F ₀	T _c	T _B	T _C	T _D
	[s]					[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	45	0,0557	1,500	1,598	2,540	0,280	0,149	0,447	1,823

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	T _c	T _B	T _C	T _D
	[t]		S _s	C _c		[s]	[s]	[s]	[s]
SLD	75	0,0751	1,500	1,598	2,476	0,280	0,149	0,448	1,901
SLV	712	0,2090	1,388	1,553	2,486	0,306	0,158	0,474	2,436
SLC	1462	0,2719	1,292	1,538	2,502	0,314	0,161	0,484	2,688

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	43.5270	13.5558	164	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 <= 15°.
	T2: Pendii con inclinazione media i > 15°.
	T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media 15° <= i <= 30°.
	T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°.

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	74.149	24.712	24.711	24.712	24.711	100,00	52.997
Y	74.149	24.712	24.710	24.712	24.710	100,00	52.997
Z	74.149	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	0,172	2,145	0,000	-156,794	-0,1175	99,48	24.584
SLU-Y	0,172	2,145	0,000	10,916	0,0082	0,48	119
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,172	2,737	0,000	-156,794	-0,1175	99,48	24.584
SLD-Y	0,172	2,737	0,000	10,916	0,0082	0,48	119
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,183	2,145	0,000	-10,376	-0,0088	0,44	108
SLU-Y	0,183	2,145	0,000	-144,293	-0,1229	84,25	20.820
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,183	2,737	0,000	-10,376	-0,0088	0,44	108
SLD-Y	0,183	2,737	0,000	-144,293	-0,1229	84,25	20.820
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,154	2,167	0,000	3,497	0,0021	0,05	12
SLU-Y	0,154	2,167	0,000	61,061	0,0367	15,09	3.728
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,154	2,737	0,000	3,497	0,0021	0,05	12
SLD-Y	0,154	2,737	0,000	61,061	0,0367	15,09	3.728
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Elast-X	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,030	2,713	0,000	-0,173	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,030	2,713	0,000	-6,391	-0,0001	0,17	41
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,030	1,435	0,000	-0,173	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,030	1,435	0,000	-6,391	-0,0001	0,17	41
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,435	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,435	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,027	2,725	0,000	2,377	0,0000	0,02	6
SLU-Y	0,027	2,725	0,000	-0,163	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,027	1,405	0,000	2,377	0,0000	0,02	6
SLD-Y	0,027	1,405	0,000	-0,163	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,405	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,405	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,026	2,732	0,000	-0,508	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,026	2,732	0,000	1,561	0,0000	0,01	2
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,026	1,388	0,000	-0,508	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,026	1,388	0,000	1,561	0,0000	0,01	2
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,388	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,388	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,027	2,729	0,000	1,137	0,0000	0,01	1
SLU-Y	0,027	2,729	0,000	0,477	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,027	1,396	0,000	1,137	0,0000	0,01	1
SLD-Y	0,027	1,396	0,000	0,477	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,396	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,396	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,031	2,709	0,000	0,517	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,031	2,709	0,000	0,490	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,031	1,444	0,000	0,517	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,031	1,444	0,000	0,490	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,024	2,738	0,000	0,501	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,024	2,738	0,000	0,201	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,024	1,373	0,000	0,501	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,024	1,373	0,000	0,201	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,373	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,373	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,012	2,795	0,000	0,024	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,012	2,795	0,000	0,180	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,012	1,233	0,000	0,024	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,012	1,233	0,000	0,180	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,233	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,233	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,010	2,800	0,000	-0,006	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	2,800	0,000	0,125	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	1,219	0,000	-0,006	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	1,219	0,000	0,125	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,219	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,219	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,012	2,792	0,000	-0,003	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,012	2,792	0,000	0,101	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,012	1,239	0,000	-0,003	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLD-Y	0,012	1,239	0,000	0,101	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,239	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,239	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,010	2,801	0,000	-0,036	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	2,801	0,000	0,067	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	1,217	0,000	-0,036	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	1,217	0,000	0,067	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,217	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,217	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,013	2,789	0,000	-0,066	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,013	2,789	0,000	0,039	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,013	1,247	0,000	-0,066	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,013	1,247	0,000	0,039	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,247	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,247	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,011	2,799	0,000	-0,066	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	2,799	0,000	0,015	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	1,266	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	1,222	0,000	-0,066	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	1,222	0,000	0,015	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,273	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,222	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,222	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,266	-	-	-	-

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

Id Lv	Descrizione	Livelli o piani															
		Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Temp}	Massa del piano			G _{st}		G _{SLU}		G _{SLD}		R _{SLU}	
		[m]	[m]	[m]			M _{Lst}	M _{Lslu}	M _{Lsld}	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y
01	Piano Terra	0,00	3,00	3,00	NO	NO	32.448	24.712	24.712	1,87	2,07	1,87	2,08	1,87	2,08	-2,59	2,13
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	41.702	41.702	41.702	1,68	1,71	1,68	1,71	1,68	1,71	0,00	0,00

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_{Temp}	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_{Lst}	Massa del piano valutata in condizioni statiche.
M_{Lslu}	Massa del piano valutata allo SLU.
M_{Lsld}	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.

TRAVI IN ELEVAZIONE

Id _{Tr}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd r	Dis. j	Q _{ult}		Clc Fnd	Pr/ Sc
	L _L	Id _{sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.								Iniz.	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]		

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione			V. Int.			Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd r	Dis- j	Q _{ULi}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]										[m]	[m]		
Piano Terra					Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	3,86	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 12	00 07	4,16	2,80	2,80	NO	-
Trave 2-3	4,40	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 07	00 11	4,70	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 4-5-6													
Trave 4-5	3,98	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 05	4,28	2,80	2,80	NO	-
Trave 5-6	4,40	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 05	00 09	4,70	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-4													
Trave 1-4	2,69	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 12	00 02	3,00	2,80	2,80	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 2-5													
Trave 2-5	2,70	001	▣	54x24	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 07	00 05	3,00	2,88	2,88	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 3-6													
Trave 3-6	2,70	002	▣	30x40	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 11	00 09	3,00	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	Note relative alla verifica di deformabilità: [elemento comune] = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave appoggiata alle due estremità - [elemento a sbalzo] = la freccia viene valutata nell'ipotesi di trave a mensola.
M_{tr}	Identificativo del materiale.
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente 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_r	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
Dis_{i-j}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.
Q_{ULi}	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'inflattersi (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			V. Int.			B _{beam}	M _{tr}	Id _{Ter}	AA	Nd _i	Nd _r	Dis _{i-j}	Q _{ULi}		Clc Fnd	
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								[m]	[m]		
	[m]				[°ssdc]													
Fondazione					Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	3,86	004	■	50x130	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0003	0006	4,17	-0,65		SI	
Trave 2-3	4,40	005	■	50x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0006	0010	4,70	-0,80		SI	
Fondazione					Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	3,98	006	■	50x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0001	0004	4,29	-0,25		SI	
Fondazione					Travata: Trave 5-6													
Trave 5-6	4,40	006	■	50x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0004	0008	4,70	-0,55		SI	
Fondazione					Travata: Trave 1-4													
Trave 1-4	2,69	004	■	50x130	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0003	0001	3,00	-0,65		SI	
Fondazione					Travata: Trave 2-5													
Trave 2-5	2,70	003	L	L-50/20x130/100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0006	0004	3,00	-0,73		SI	
Fondazione					Travata: Trave 3-6													
Trave 3-6	2,70	005	■	50x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	-	PCA	0010	0008	3,00	-0,80		SI	

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] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressive.
Nd_i	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
Nd_r	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
Dis_{i-j}	Distanza tra il nodo iniziale e finale.

Travi di fondazione																
Id _{Tr}	L _L	Id _{Sz}	Sezione	V. Int.		B _{beam}	M _{trl}	Id _{Ter}	AA	N _d	N _d	Dis _{i-j}	Q _{L_L}	Clc		
	[m]		Label	R _{tz}	Inf.	Fin.							[m]	[m]	Clc	Fnd
				[°ssdc]												

Q_{L_L} Quota dell'estremo iniziale 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).

PILASTRI

Pilastri																
N _{id}	L _v	L _L	Id _{Sz}	Sezione	V. Int.		Mtrl	AA/CI	Nod		Q _{L_L}			Clc	Pr/Sc	
		[m]		Label	R _{tz}	Inf.	Sup.		S	Inf.	Sup.	Dis _{i-j}	Inf.	Sup.	Fnd	
					[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
001	01	2,60	007	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0003	0012	3,00	0,00	2,60	NO	-
002	01	2,60	007	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0006	0007	3,30	0,00	2,60	NO	-
003	01	2,90	007	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0010	0011	3,30	-0,30	2,60	NO	-
004	01	2,60	007	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	01	2,60	007	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0004	0005	3,30	0,00	2,60	NO	-
006	01	2,90	007	30x30	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	001	PCA	0008	0009	3,30	-0,30	2,60	NO	-

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_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.
R_{tz}	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/CI	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente 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_{L_L}	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 _{El}	Vertici del solaio	A _{El}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s}	Sp _{s,i}	Rpt	PR	I		
m		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	up	nf	N	b			

Piano Terra														
001	5-4-1-2	10,26	25,00	Solaio latero cementizio gettato in opera	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O	
002	2-3-6-5	11,56	25,00	Solaio latero cementizio gettato in opera	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O	

Fondazione														
Piano Terra														
003	-	3,82	20,00	Balcone a soletta piena	-	NO	-	-	-	-	-	-	-	
004	-	1,86	20,00	Balcone a soletta piena	-	NO	-	-	-	-	-	-	-	
005	-	1,40	20,00	Balcone a soletta piena	-	NO	-	-	-	-	-	-	-	
006	-	1,57	20,00	Balcone a soletta piena	-	NO	-	-	-	-	-	-	-	

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.
	Larghezza rompitratta.

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	V. ex	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi					
	[m]	[m]	[m]		R _{s,x}	R _{s,y}	R _{s,z}	R _{o,x}	R _{o,y}	R _{o,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
					[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	4,20	0,10	3,00	nessuno	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	4,20	0,65	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
002	4,20	0,65	3,00	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
002	4,20	3,65	3,00	Cerniera	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	V. ex	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi					
					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]
003	4,20	3,65	3,00	Solaio Cerniera	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
003	4,20	4,00	3,00	Solaio nessuno	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

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 [cm]	H [cm]	t _w [cm]	L _{FP,i} [cm]	L _{FP,j} [cm]
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	0,40	0001	001	0001	0002	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	■	50x20	50	20	-	0	0
Travetto 2-3	2,70	0002	001	0002	0003	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	T	Ts-50/10x25/4	50	25	10	15	15
Travetto 3-4	0,20	0003	001	0003	0004	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	S _i S _j S _k S _l S _m S _n	■	50x20	50	20	-	0	0

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 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 Terra			Travata: Trave 1-2-3						Trave: Trave 1-2			Peso proprio			-3.000
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.120	392	-	-	0,00	0	0	-1.120	392
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-544	190	-	-	0,00	0	0	-544	190
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1.600	560	-	-	0,00	0	0	-1.600	560
L	CR004	001	G	0,00	0	0	-4.118	0	-	-	0,12	0	0	-4.118	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-1.836	0	-	-	0,12	0	0	-1.836	0
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-2.700	0	-	-	0,12	0	0	-2.700	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-204	0	-	-	0,12	0	0	-204	0
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-300	0	-	-	0,12	0	0	-300	0
Piano Terra			Travata: Trave 1-2-3						Trave: Trave 2-3			Peso proprio			-3.000
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.120	392	-	-	0,00	0	0	-1.120	392
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-544	190	-	-	0,00	0	0	-544	190
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1.600	560	-	-	0,00	0	0	-1.600	560
L	CR004	001	G	0,12	0	0	-4.118	0	-	-	0,00	0	0	-4.118	0
L	CR005	002	G	0,12	0	0	-1.836	0	-	-	0,00	0	0	-1.836	0
L	CR006	004	G	0,12	0	0	-2.700	0	-	-	0,00	0	0	-2.700	0
L	CR005	002	G	0,12	0	0	-204	0	-	-	0,00	0	0	-204	0
L	CR006	004	G	0,12	0	0	-300	0	-	-	0,00	0	0	-300	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6						Trave: Trave 4-5			Peso proprio			-3.000
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-560	-140	-	-	0,00	0	0	-560	-140
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-272	-68	-	-	0,00	0	0	-272	-68
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-800	-200	-	-	0,00	0	0	-800	-200
L	CR004	001	G	0,00	0	0	0	0	-	-	3,87	0	0	-4.118	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	0	0	-	-	3,87	0	0	-1.836	0
L	CR006	004	G	0,00	0	0	0	0	-	-	3,87	0	0	-2.700	0
L	CR004	001	G	0,11	0	0	-4.118	0	-	-	0,12	0	0	-4.118	0
L	CR005	002	G	0,11	0	0	-1.836	0	-	-	0,12	0	0	-1.836	0
L	CR006	004	G	0,11	0	0	-2.700	0	-	-	0,12	0	0	-2.700	0
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-204	0	-	-	0,12	0	0	-204	0
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-300	0	-	-	0,12	0	0	-300	0
Piano Terra			Travata: Trave 4-5-6						Trave: Trave 5-6			Peso proprio			-3.000
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-560	-140	-	-	0,00	0	0	-560	-140
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-272	-68	-	-	0,00	0	0	-272	-68
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-800	-200	-	-	0,00	0	0	-800	-200
L	CR004	001	G	0,12	0	0	-4.118	0	-	-	0,00	0	0	-4.118	0
L	CR005	002	G	0,12	0	0	-1.836	0	-	-	0,00	0	0	-1.836	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 _r	Q _{X,r}	Q _{Y,r}	Q _{Z,r}	M _{T,r}	
				[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/N-m/m]	[N-m]	[N-m/N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]	
L	CR006	004	G	0,12	0	0	-2.700	0	-	-	0,00	0	0	-2.700	0	
L	CR005	002	G	0,12	0	0	-204	0	-	-	0,00	0	0	-204	0	
L	CR006	004	G	0,12	0	0	-300	0	-	-	0,00	0	0	-300	0	
Piano Terra			Travata: Trave 1-4						Trave: Trave 1-4			Peso proprio		-3.000		
L	CR004	001	G	0,00	0	0	-164	0	-	-	0,00	0	0	0	0	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-73	0	-	-	0,00	0	0	0	0	
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-107	0	-	-	0,00	0	0	0	0	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-204	0	-	-	0,00	0	0	-204	0	
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-300	0	-	-	0,00	0	0	-300	0	
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.163	-416	-	-	0,00	0	0	-1.093	-377	
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-565	-202	-	-	0,00	0	0	-531	-183	
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1.661	-594	-	-	0,00	0	0	-1.562	-539	
Piano Terra			Travata: Trave 2-5						Trave: Trave 2-5			Peso proprio		-3.240		
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-367	0	-	-	0,00	0	0	-367	0	
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-540	0	-	-	0,00	0	0	-540	0	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-367	0	-	-	0,00	0	0	-367	0	
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-540	0	-	-	0,00	0	0	-540	0	
Piano Terra			Travata: Trave 3-6						Trave: Trave 3-6			Peso proprio		-3.000		
L	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.120	392	-	-	0,00	0	0	-1.120	392	
L	CR002	002	G	0,00	0	0	-544	190	-	-	0,00	0	0	-544	190	
L	CR003	003	G	0,00	0	0	-1.600	560	-	-	0,00	0	0	-1.600	560	
L	CR005	002	G	0,00	0	0	-204	0	-	-	0,00	0	0	-204	0	
L	CR006	004	G	0,00	0	0	-300	0	-	-	0,00	0	0	-300	0	
Fondazione			Travata: Trave 1-2-3						Trave: Trave 1-2			Peso proprio		-16.250		
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0	
L	CR007	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		-12.500		
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.640	0	-	-	0,00	0	0	-4.640	0	
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-2.146	0	-	-	0,00	0	0	-2.146	0	
Fondazione			Travata: Trave 4-5						Trave: Trave 4-5			Peso proprio		-6.250		
Fondazione			Travata: Trave 5-6						Trave: Trave 5-6			Peso proprio		-6.250		
Fondazione			Travata: Trave 1-4						Trave: Trave 1-4			Peso proprio		-16.250		
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.160	0	-	-	0,00	0	0	-4.160	0	
L	CR007	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		-14.000		
Fondazione			Travata: Trave 3-6						Trave: Trave 3-6			Peso proprio		-12.500		
L	CR007	001	G	0,00	0	0	-4.640	0	-	-	0,00	0	0	-4.640	0	
L	CR007	002	G	0,00	0	0	-2.146	0	-	-	0,00	0	0	-2.146	0	

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.														
C	Descrizione del carico: CR001= BALCONE: LatCem Balcone H20 CR002= BALCONE: LatCem Balcone H20 (sovraccarico permanente) CR003= BALCONE: LatCem Balcone H20 (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO: LatCem Cop. acc. H25 CR005= SOLAIO: LatCem Cop. acc. H25 (sovraccarico permanente) CR006= SOLAIO: LatCem Cop. acc. H25 (sovraccarico accidentale) CR007= 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 _r	Distanza del punto "r" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "r" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.														
M _{T,r}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "r", 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,r} /Q _{Y,r}	Valore (nel punto "r") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".														
Q _{Z,r}															
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 _r	Q _{X,r}	Q _{Y,r}	Q _{Z,r}	M _{T,r}
				[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]
Piano Terra				Pilastro 001						Peso proprio				-2.250	
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-2.925	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	0,00	0	0	-2.925	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 003						Peso proprio				-2.250	
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-2.250	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,90	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 004						Peso proprio				-2.250	
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-2.925	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	0,00	0	0	-2.925	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	2,60	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra				Pilastro 006						Peso proprio				-2.250	
C	CR001	001	G	2,90	0	0	-900	0	0	0	-	-	-	-	-
C	CR001	001	G	0,00	0	0	-1.125	0	0	0	-	-	-	-	-

Carichi sui pilastri															
TC	C	CC	SR	Dis _i [m]	F _{x,i} /Q _{x,i} [N;N/m]	F _{y,i} /Q _{y,i} [N;N/m]	F _{z,i} /Q _{z,i} [N;N/m]	M _{x,i} /M _{T,i} [N-m;N-m/m]	M _{y,i} [N-m;N-m/m]	M _{z,i} [N-m;N-m/m]	Dis _f [m]	Q _{x,f} [N/m]	Q _{y,f} [N/m]	Q _{z,f} [N/m]	M _{T,f} [N-m/m]

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													
L	CR001	001	0,00	0	0	-1.400	0	0	-	0,00	0	0	-1.400
L	CR002	002	0,00	0	0	-680	0	0	-	0,00	0	0	-680
L	CR003	003	0,00	0	0	-2.000	0	0	-	0,00	0	0	-2.000
Piano Terra													
Solaio: Travetto 2-3													
Peso proprio													
L	CR004	001	0,00	0	0	-1.525	0	0	-	0,00	0	0	-1.525
L	CR005	002	0,00	0	0	-680	0	0	-	0,00	0	0	-680
L	CR006	004	0,00	0	0	-1.000	0	0	-	0,00	0	0	-1.000
Piano Terra													
Solaio: Travetto 3-4													
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	-680	0	0	-	0,00	0	0	-680
L	CR003	003	0,00	0	0	-2.000	0	0	-	0,00	0	0	-2.000

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 Balcone H20 CR002= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Balcone H20 (sovraccarico permanente) CR003= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Balcone H20 (sovraccarico accidentale) CR004= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Cop. acc. H25 CR005= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Cop. acc. H25 (sovraccarico permanente) CR006= SOLAIO (Sezione di calcolo): LatCem Cop. acc. H25 (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}															

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 Terra													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	001	-855	33	3.118	2.236	12.746	-22	658	-50	15.262	2.236	-18.559	-22
	002	-409	15	1.090	698	4.053	-9	324	-19	4.683	698	-5.677	-9
	003	-1.311	37	1.146	210	2.686	-20	850	-42	2.697	210	-3.490	-20
	004	55	-6	1.056	948	4.634	3	55	5	5.496	948	-6.586	3
Trave 2-3	001	-762	-134	16.352	2.948	20.228	57	962	118	4.945	2.948	-15.524	57
	002	-389	-26	5.053	930	6.216	11	447	24	1.650	930	-4.908	11
	003	-1.038	-38	2.955	358	3.862	17	1.426	36	1.452	358	-3.178	17
	004	-58	-5	5.915	1.217	7.196	2	-58	4	1.727	1.217	-5.643	2
Piano Terra													
Travata: Trave 4-5-6													
Trave 4-5	001	283	11	3.036	2.001	12.072	-6	-274	-15	14.843	2.001	-17.756	-6
	002	132	14	1.033	640	3.656	-8	-138	-17	4.368	640	-5.196	-8
	003	523	52	703	62	1.419	-29	-273	-65	1.391	62	-1.765	-29
	004	-63	-16	1.229	951	4.702	9	-63	19	5.647	951	-6.723	9
Trave 5-6	001	309	-104	15.759	2.584	19.041	46	-307	99	4.154	2.584	-14.247	46
	002	150	-25	4.624	816	5.581	11	-150	23	1.383	816	-4.346	11
	003	329	-60	1.473	141	1.910	25	-551	50	811	141	-1.610	25
	004	51	8	5.978	1.166	7.219	-3	51	-4	1.693	1.166	-5.621	-3
Piano Terra													
Travata: Trave 1-4													

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Id _{Tr}	CC	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]
Trave 1-4	001	495	-25	1.523	738	5.969	11	-571	5	844	738	-5.359	11
	002	262	-12	472	88	1.203	8	-256	10	155	88	-919	8
	003	852	-32	1.273	78	2.512	29	-673	45	407	78	-1.824	29
	004	-42	7	48	89	505	-9	-42	-16	33	89	-446	-9
Piano Terra													
Trave 2-5	001	58	83	1.834	568	4.578	-63	58	-88	1.283	568	-4.170	-63
	002	22	8	582	13	1.106	-7	22	-9	271	13	-876	-7
	003	31	-2	823	-530	356	2	31	4	-138	-530	356	2
	004	15	11	465	286	1.463	-8	15	-12	451	286	-1.453	-8
Piano Terra													
Trave 3-6	001	-640	112	1.509	576	5.845	-76	418	-95	746	576	-5.279	-76
	002	-308	23	469	57	1.126	-17	205	-22	155	57	-893	-17
	003	-910	35	1.311	44	2.488	-30	602	-47	425	44	-1.832	-30
	004	5	5	20	60	403	-1	5	2	27	60	-407	-1
Fondazione													
Trave 1-2	001	-204	1.220	-6.179	25.582	-16.575	-1.402	-204	24	-4.850	25.582	10.382	567
	002	-79	185	-689	4.549	-3.213	-222	-79	25	-1.712	4.549	3.260	110
	003	-11	118	-1.489	4.049	-3.561	-134	-11	-1	-1.051	4.049	2.779	51
	004	111	4	628	2.746	-2.366	17	111	-48	-4.046	2.746	4.933	-53
Trave 2-3	001	579	870	-11.217	30.774	-21.389	-952	579	85	-5.437	30.774	18.211	391
	002	64	141	-3.033	5.489	-4.371	-168	64	54	-469	5.489	3.441	106
	003	-10	55	-1.988	4.752	-3.417	-82	-10	69	-1.277	4.752	3.676	92
	004	-29	-52	-5.075	3.985	-5.836	60	-29	-13	497	3.985	2.705	-32
Fondazione													
Trave 4-5	001	112	272	-7.143	14.195	-18.165	-244	112	-159	-8.580	14.195	14.694	-70
	002	26	42	-1.069	2.308	-2.881	-38	26	-24	-1.699	2.308	2.981	-10
	003	-4	21	-603	1.221	-1.510	-18	-4	-14	-414	1.221	816	-7
	004	60	-17	-725	1.960	-2.336	13	60	18	-2.646	1.960	4.378	13
Fondazione													
Trave 5-6	001	140	140	-11.689	14.896	-18.884	-146	140	-16	-4.510	14.896	15.541	29
	002	3	12	-2.483	2.977	-3.861	-16	3	9	-643	2.977	2.831	14
	003	14	17	-731	1.370	-1.096	-19	14	2	-348	1.370	1.376	8
	004	-25	-43	-3.444	2.937	-5.477	51	-25	-14	-347	2.937	2.319	-30
Fondazione													
Trave 1-4	001	4.615	3.402	-3.053	8.552	-12.516	-1.761	4.615	-4.784	-3.045	8.552	9.449	-4.858
	002	866	659	-572	1.666	-2.381	-376	866	-877	-635	1.666	1.940	-866
	003	300	199	-655	1.847	-2.601	-64	300	-333	-803	1.847	2.458	-366
	004	872	692	-871	2.100	-2.790	-444	872	-854	-720	2.100	2.812	-807
Fondazione													
Trave 2-5	001	-500	-786	-4.162	16.658	-21.662	477	-500	1.381	-4.284	16.658	17.456	1.460
	002	-74	-201	-1.129	4.298	-5.531	283	-74	116	-1.209	4.298	4.916	3
	003	-48	-123	-550	679	-1.986	146	-48	81	-714	679	1.659	38
	004	-37	-109	-693	4.880	-4.481	178	-37	42	-1.144	4.880	5.559	-73
Fondazione													
Trave 3-6	001	-3.389	-2.900	-3.105	13.020	-13.505	1.699	-3.389	3.808	-4.369	13.020	13.040	3.724
	002	-668	-557	-710	2.604	-2.920	302	-668	765	-904	2.604	2.655	767
	003	-166	-106	-749	2.602	-2.950	3	-166	223	-937	2.602	2.785	264
	004	-689	-585	-1.035	3.257	-3.340	334	-689	780	-1.019	3.257	3.710	769

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 [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]
Piano Terra													
Trave 1-2	X	20	8	11.740	10.458	5.718	4	20	9	10.328	10.458	5.718	4
	Y	635	72	648	1.519	281	50	635	119	449	1.519	281	50
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	4	2	8.850	6.332	4.218	3	4	4	9.711	6.332	4.218	3
	Y	502	178	708	154	323	80	502	173	714	154	323	80
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra													
Trave 4-5	X	18	8	11.381	10.293	5.369	4	18	9	9.988	10.293	5.369	4
	Y	626	70	238	362	111	46	626	115	201	362	111	46
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-6	X	4	2	8.668	6.049	4.127	3	4	4	9.487	6.049	4.127	3
	Y	502	176	677	194	312	78	502	173	697	194	312	78
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra													
Trave 1-4	X	4	5	268	17	197	3	4	5	262	17	197	3
	Y	173	216	13.380	86	9.941	158	173	213	13.368	86	9.941	158
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra													
Trave 2-5	X	6	3	99	6	73	2	6	3	99	6	73	2
	Y	96	113	10.504	18	7.780	82	96	110	10.504	18	7.780	82
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra													
Travata: Trave 3-6													

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma

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]
Trave 3-6	X	26	5	163	38	118	4	26	5	155	38	118	4
	Y	117	50	14.442	24	10.699	37	117	50	14.441	24	10.699	37
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	X	227	126	9.783	12.512	918	108	227	105	12.273	12.512	7.848	75
	Y	1.573	3.112	9.106	10.758	15.566	3.586	1.573	396	2.697	10.758	8.792	768
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	93	80	12.112	6.727	8.580	73	93	58	10.090	6.727	1.850	45
	Y	904	616	4.050	13.500	9.576	1.261	904	1.930	8.832	13.500	16.643	2.383
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	X	27	7	3.517	11.854	488	7	27	1	6.335	11.854	5.881	5
	Y	248	571	5.128	4.766	11.787	603	248	247	4.163	4.766	7.535	94
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 5-6													
Trave 5-6	X	80	30	7.037	3.047	7.387	20	80	67	5.357	3.047	2.400	68
	Y	303	178	4.555	6.051	8.289	357	303	545	4.582	6.051	12.395	683
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 1-4													
Trave 1-4	X	3.624	2.521	2.213	4.603	6.669	1.118	3.624	3.984	1.536	4.603	6.233	4.413
	Y	3.594	3.120	10.160	3.257	4.888	2.511	3.594	3.329	10.034	3.257	1.456	2.978
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 2-5													
Trave 2-5	X	843	1.314	270	65	729	460	843	2.386	92	65	113	2.870
	Y	103	25	16.089	96	10.247	126	103	63	14.868	96	7.473	78
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 3-6													
Trave 3-6	X	2.359	1.778	2.017	5.725	6.156	695	2.359	2.956	1.813	5.725	6.805	3.338
	Y	2.693	2.573	12.559	2.756	5.837	2.013	2.693	2.827	11.616	2.756	1.627	2.585
	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}	D	r	e	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]
Piano Terra															
Trave 1-2	X	+		32	377	-95	-12	-49	-166	32	-265	93	-12	-49	-166
	X	-		-32	-377	95	12	49	166	-32	265	-93	12	49	166
	Y	+		97	1.130	-285	-37	-146	-498	97	-793	279	-37	-146	-498
	Y	-		-97	-1.130	285	37	146	498	-97	793	-279	37	146	498
Trave 2-3	X	+		26	240	-79	-20	-35	-134	26	-349	77	-20	-35	-134
	X	-		-26	-240	79	20	35	134	-26	349	-77	20	35	134
	Y	+		77	719	-237	-59	-106	-401	77	-1.045	230	-59	-106	-401
	Y	-		-77	-719	237	59	106	401	-77	1.045	-230	59	106	401
Piano Terra															
Travata: Trave 4-5-6															
Trave 4-5	X	+		32	373	116	76	55	-159	32	-261	-105	76	55	-159
	X	-		-32	-373	-116	-76	-55	159	-32	261	105	-76	-55	159
	Y	+		97	1.116	346	227	166	-477	97	-782	-314	227	166	-477
	Y	-		-97	-1.116	-346	-227	-166	477	-97	782	314	-227	-166	477
Trave 5-6	X	+		26	241	82	12	37	-134	26	-349	-81	12	37	-134
	X	-		-26	-241	-82	-12	-37	134	-26	349	81	-12	-37	134
	Y	+		77	722	247	36	111	-402	77	-1.046	-243	36	111	-402
	Y	-		-77	-722	-247	-36	-111	402	-77	1.046	243	-36	-111	402
Piano Terra															
Travata: Trave 1-4															
Trave 1-4	X	+		22	728	452	-15	337	-543	22	-733	-454	-15	337	-543
	X	-		-22	-728	-452	15	-337	543	-22	733	454	15	-337	543
	Y	+		65	2.180	1.353	-44	1.008	-1.625	65	-2.194	-1.359	-44	1.008	-1.625
	Y	-		-65	-2.180	-1.353	44	-1.008	1.625	-65	2.194	1.359	44	-1.008	1.625
Piano Terra															
Travata: Trave 2-5															
Trave 2-5	X	+		16	638	-21	1	-15	-474	16	-641	21	1	-15	-474
	X	-		-16	-638	21	-1	15	474	-16	641	-21	-1	15	474
	Y	+		47	1.909	-62	4	-46	-1.418	47	-1.920	62	4	-46	-1.418
	Y	-		-47	-1.909	62	-4	46	1.418	-47	1.920	-62	-4	46	1.418
Piano Terra															
Travata: Trave 3-6															
Trave 3-6	X	+		15	768	-477	-1	-354	-569	15	-768	477	-1	-354	-569
	X	-		-15	-768	477	1	354	569	-15	768	-477	1	354	569
	Y	+		46	2.299	-1.429	-2	-1.058	-1.703	46	-2.298	1.428	-2	-1.058	-1.703
	Y	-		-46	-2.299	1.429	2	1.058	1.703	-46	2.298	-1.428	2	1.058	1.703
Fondazione															
Travata: Trave 1-2-3															
Trave 1-2	X	+		105	103	-388	294	-483	-108	105	-42	113	294	54	-9
	X	-		-105	-103	388	-294	483	108	-105	42	-113	-294	-54	9
	Y	+		313	310	-1.161	879	-1.446	-322	313	-126	338	879	160	-28
	Y	-		-313	-310	1.161	-879	1.446	322	-313	126	-338	-879	-160	28
Trave 2-3	X	+		61	19	52	-221	100	-1	61	-71	280	-221	-503	-75
	X	-		-61	-19	-52	221	-100	1	-61	71	-280	221	503	75
	Y	+		184	57	156	-660	300	-3	184	-212	837	-660	-1.506	-226

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

Id _{Tr}	D i r	e	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]
	Y	-	-184	-57	-156	660	-300	3	-184	212	-837	660	1.506	226
Fondazione			Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	+	18	16	224	16	394	-18	18	-5	-81	16	61	-1
	X	-	-18	-16	-224	-16	-394	18	-18	5	81	-16	-61	1
	Y	+	53	49	670	49	1.178	-54	53	-16	-243	49	182	-2
	Y	-	-53	-49	-670	-49	-1.178	54	-53	16	243	-49	-182	2
Fondazione			Travata: Trave 5-6											
Trave 5-6	X	+	19	4	80	173	77	1	19	-19	-221	173	446	-21
	X	-	-19	-4	-80	-173	-77	-1	-19	19	221	-173	-446	21
	Y	+	57	12	240	518	232	2	57	-57	-663	518	1.334	-64
	Y	-	-57	-12	-240	-518	-232	-2	-57	57	663	-518	-1.334	64
Fondazione			Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	+	-41	-41	365	-121	195	42	-41	32	-382	-121	112	21
	X	-	41	41	-365	121	-195	-42	41	-32	382	121	-112	-21
	Y	+	-123	-124	1.094	-363	585	125	-123	96	-1.142	-363	336	63
	Y	-	123	124	-1.094	363	-585	-125	123	-96	1.142	363	-336	-63
Fondazione			Travata: Trave 2-5											
Trave 2-5	X	+	11	15	-15	57	-45	-2	11	-32	22	57	10	-40
	X	-	-11	-15	15	-57	45	2	-11	32	-22	-57	-10	40
	Y	+	33	46	-45	170	-134	-6	33	-95	65	170	30	-120
	Y	-	-33	-46	45	-170	134	6	-33	95	-65	-170	-30	120
Fondazione			Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	+	-46	-48	-429	70	-185	43	-46	44	428	70	-129	35
	X	-	46	48	429	-70	185	-43	46	-44	-428	-70	129	-35
	Y	+	-138	-143	-1.284	210	-554	129	-138	133	1.281	210	-387	106
	Y	-	138	143	1.284	-210	554	-129	138	-133	-1.281	-210	387	-106

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}	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]
Piano Terra		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	18	8	9.989	8.901	4.866	3	18	7	8.789	8.901	4.866	3
	Y	543	60	560	1.297	244	42	543	101	390	1.297	244	42
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	4	2	7.531	5.389	3.590	1	4	4	8.264	5.389	3.590	1
	Y	425	152	610	133	279	67	425	148	616	133	279	67
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 4-5-6											
Trave 4-5	X	16	8	9.683	8.758	4.567	3	16	7	8.499	8.758	4.567	3
	Y	533	59	200	294	93	38	533	97	171	294	93	38
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 5-6	X	4	2	7.374	5.145	3.512	1	4	4	8.072	5.145	3.512	1
	Y	425	151	586	170	270	66	425	148	603	170	270	66
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	4	4	231	14	170	3	4	4	225	14	170	3
	Y	150	186	11.326	74	8.414	136	150	184	11.315	74	8.414	136
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 2-5											
Trave 2-5	X	5	3	85	5	61	2	5	3	85	5	61	2
	Y	84	98	8.924	17	6.611	71	84	95	8.924	17	6.611	71
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Piano Terra		Travata: Trave 3-6											
Trave 3-6	X	22	5	140	33	101	4	22	5	133	33	101	4
	Y	102	41	12.309	20	9.117	30	102	41	12.307	20	9.117	30
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-2-3											
Trave 1-2	X	192	106	8.313	10.668	746	92	192	89	10.442	10.668	6.682	63
	Y	1.337	2.648	7.750	9.161	13.249	3.051	1.337	337	2.295	9.161	7.487	654
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 2-3	X	79	67	10.318	5.731	7.311	62	79	50	8.584	5.731	1.560	39
	Y	775	522	3.452	11.532	8.167	1.073	775	1.650	7.550	11.532	14.225	2.035
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 4-5											
Trave 4-5	X	24	6	2.989	10.095	391	6	24	1	5.391	10.095	5.006	3
	Y	210	486	4.358	4.066	10.026	513	210	210	3.551	4.066	6.422	80
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 5-6											
Trave 5-6	X	67	25	5.989	2.601	6.287	16	67	57	4.557	2.601	2.030	58
	Y	259	151	3.875	5.170	7.056	304	259	465	3.921	5.170	10.598	584
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione		Travata: Trave 1-4											
Trave 1-4	X	3.085	2.146	1.893	3.930	5.694	952	3.085	3.392	1.310	3.930	5.321	3.758
	Y	3.064	2.659	8.592	2.770	4.112	2.139	3.064	2.837	8.485	2.770	1.173	2.540

Travi - Sollecitazioni allo SLD													
Id _{Tr}	Dir	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]
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 2-5													
Trave 2-5	X	718	1.116	229	55	621	390	718	2.030	79	55	98	2.441
	Y	88	19	13.677	81	8.707	108	88	49	12.638	81	6.345	69
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Fondazione													
Travata: Trave 3-6													
Trave 3-6	X	2.008	1.514	1.721	4.886	5.253	592	2.008	2.516	1.547	4.886	5.807	2.842
	Y	2.300	2.198	10.703	2.353	4.958	1.721	2.300	2.415	9.900	2.353	1.359	2.206
	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 [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	001	10	-1.894	-670	29.090	-760	2.218	10	3.873	1.305	19.415	-760	2.218	01
	002	3	-615	-90	5.594	-97	703	3	1.211	163	5.594	-97	703	01
	003	3	-201	-129	6.162	-99	236	3	412	129	6.162	-99	236	01
	004	2	-831	-57	5.156	-86	936	2	1.602	167	5.156	-86	936	01
Pilastrata: Pilastrata 2														
Pilastro 2	001	3	-528	-432	53.376	-489	648	3	1.158	840	43.701	-489	648	01
	002	2	-202	-3	13.163	7	226	2	385	-23	13.163	7	226	01
	003	2	-139	451	8.187	567	151	2	252	-1.024	8.187	567	151	01
	004	1	-235	-255	15.245	-287	261	1	443	491	15.245	-287	261	01
Pilastrata: Pilastrata 3														
Pilastro 3	001	-3	2.860	-659	31.716	-634	-3.024	-3	-5.911	1.179	22.041	-634	-3.024	01
	002	1	914	-79	6.361	-68	-947	1	-1.832	119	6.361	-68	-947	01
	003	1	353	-98	6.627	-61	-389	1	-774	78	6.627	-61	-389	01
	004	1	1.198	-55	6.046	-62	-1.218	1	-2.335	126	6.046	-62	-1.218	01
Pilastrata: Pilastrata 4														
Pilastro 4	001	5	-1.429	671	27.614	731	2.020	5	3.822	-1.231	17.939	731	2.020	01
	002	3	-497	69	4.821	81	635	3	1.154	-141	4.821	81	635	01
	003	7	3	1	3.968	49	36	7	97	-128	3.968	49	36	01
	004	0	-800	106	5.148	98	963	0	1.704	-148	5.148	98	963	01
Pilastrata: Pilastrata 5														
Pilastro 5	001	3	-647	500	50.810	621	646	3	1.032	-1.113	41.135	621	646	01
	002	2	-177	-6	11.735	31	183	2	299	-88	11.735	31	183	01
	003	2	-80	-521	3.559	-476	77	2	120	716	3.559	-476	77	01
	004	1	-206	238	15.395	275	224	1	376	-476	15.395	275	224	01
Pilastrata: Pilastrata 6														
Pilastro 6	001	1	2.018	456	28.581	530	-2.507	1	-5.253	-1.082	20.031	530	-2.507	01
	002	1	705	24	5.486	46	-799	1	-1.613	-110	5.486	46	-799	01
	003	-2	62	-30	4.161	19	-111	-2	-260	-85	4.161	19	-111	01
	004	3	1.081	56	6.029	63	-1.165	3	-2.298	-127	6.029	63	-1.165	01

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	-	12	13.559	156	5.623	144	9.421	12	10.936	219	5.623	144	9.421	01		
	Y	-	174	618	12.655	10.378	8.985	413	174	458	10.705	10.378	8.985	413	01		
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01		
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Pilastro 2	X	-	12	14.795	103	1.463	63	10.703	12	13.037	64	1.463	63	10.703	01		
	Y	-	194	843	13.036	7.993	8.622	617	194	763	9.379	7.993	8.622	617	01		
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01		
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Pilastro 3	X	-	7	10.965	181	4.205	112	6.849	7	8.896	147	4.205	112	6.849	01		
	Y	-	175	865	13.841	10.565	8.905	535	175	689	11.979	10.565	8.905	535	01		
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01		
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Pilastro 4	X	-	12	13.017	155	5.659	145	9.091	12	10.620	221	5.659	145	9.091	01		
	Y	-	174	488	12.609	10.133	8.956	398	174	550	10.676	10.133	8.956	398	01		
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01		
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Pilastro 5	X	-	12	14.192	103	1.328	63	10.331	12	12.674	64	1.328	63	10.331	01		
	Y	-	194	738	13.033	8.271	8.619	537	194	661	9.375	8.271	8.619	537	01		

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]	
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 6															
Pilastro 6	X	-	7	10.446	140	4.318	94	6.587	7	8.662	134	4.318	94	6.587	01
	Y	-	175	948	13.818	10.594	8.892	556	175	674	11.970	10.594	8.892	556	01
	Z	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01

LEGENDA:

Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
Dist 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

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

Id _{Pil}	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	+		-110	211	-486	288	-349	-156	-110	-193	422	288	-349	-156	01
	X	-		110	-211	486	-288	349	156	110	193	-422	-288	349	156	01
	Y	+		-328	632	-1.454	862	-1.045	-466	-328	-578	1.263	862	-1.045	-466	01
	Y	-		328	-632	1.454	-862	1.045	466	328	578	-1.263	-862	1.045	466	01
Pilastrata: Pilastrata 2																
Pilastro 2	X	+		-66	212	34	-2	23	-157	-66	-196	-27	-2	23	-157	01
	X	-		66	-212	-34	2	-23	157	66	196	27	2	-23	157	01
	Y	+		-196	635	101	-6	70	-470	-196	-587	-80	-6	70	-470	01
	Y	-		196	-635	-101	6	-70	470	196	587	80	6	-70	470	01
Pilastrata: Pilastrata 3																
Pilastro 3	X	+		-102	176	511	-318	332	-116	-102	-161	-450	-318	332	-116	01
	X	-		102	-176	-511	318	-332	116	102	161	450	318	-332	116	01
	Y	+		-306	526	1.531	-952	993	-348	-306	-482	-1.348	-952	993	-348	01
	Y	-		306	-526	-1.531	952	-993	348	306	482	1.348	952	-993	348	01
Pilastrata: Pilastrata 4																
Pilastro 4	X	+		-111	-210	-501	-281	-360	153	-111	188	435	-281	-360	153	01
	X	-		111	210	501	281	360	-153	111	-188	-435	281	360	-153	01
	Y	+		-332	-628	-1.498	-842	-1.077	458	-332	562	1.301	-842	-1.077	458	01
	Y	-		332	628	1.498	842	1.077	-458	332	-562	-1.301	842	1.077	-458	01
Pilastrata: Pilastrata 5																
Pilastro 5	X	+		-66	-209	33	-3	23	156	-66	198	-26	-3	23	156	01
	X	-		66	209	-33	3	-23	-156	66	-198	26	3	-23	-156	01
	Y	+		-197	-624	98	-8	68	468	-197	593	-78	-8	68	468	01
	Y	-		197	624	-98	8	-68	-468	197	-593	78	8	-68	-468	01
Pilastrata: Pilastrata 6																
Pilastro 6	X	+		-102	-180	511	316	331	119	-102	166	-450	316	331	119	01
	X	-		102	180	-511	-316	-331	-119	102	-166	450	-316	-331	-119	01
	Y	+		-306	-539	1.529	947	992	357	-306	497	-1.347	947	992	357	01
	Y	-		306	539	-1.529	-947	-992	-357	306	-497	1.347	-947	-992	-357	01

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	11	11.539	136	4.796	124	8.016	11	9.305	189	4.796	124	8.016	01
	Y	152	536	10.709	8.823	7.603	359	152	398	9.059	8.823	7.603	359	01
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 2														
Pilastro 2	X	10	12.591	87	1.249	54	9.108	10	11.094	54	1.249	54	9.108	01
	Y	168	729	11.077	6.812	7.326	533	168	659	7.970	6.812	7.326	533	01
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 3														
Pilastro 3	X	7	9.331	156	3.590	97	5.829	7	7.570	126	3.590	97	5.829	01
	Y	152	748	11.799	9.026	7.591	462	152	595	10.212	9.026	7.591	462	01
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 4														
Pilastro 4	X	11	11.077	134	4.830	127	7.734	11	9.035	190	4.830	127	7.734	01
	Y	152	427	10.670	8.617	7.578	347	152	478	9.032	8.617	7.578	347	01
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 5														
Pilastro 5	X	10	12.075	87	1.133	54	8.791	10	10.784	54	1.133	54	8.791	01
	Y	168	641	11.074	7.050	7.325	468	168	576	7.966	7.050	7.325	468	01

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]	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01
Pilastrata: Pilastrata 6														
Pilastro 6	X	7	8.888	121	3.686	80	5.605	7	7.370	115	3.686	80	5.605	01
	Y	152	819	11.779	9.051	7.580	482	152	584	10.205	9.051	7.580	482	01
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	01

LEGENDA:

Id_{Pil} Identificativo del Pilastro.
Dir Direzione del sisma.
Lv Identificativo del livello, nella relativa tabella.
Estr. Sollecitazione caratteristica 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-m]	N [N]	T ₂ [N]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]
Piano Terra		Sezione solaio: Solai 1.1					
Travetto 1-2	001	0	0	0	196	0	-559
	002	0	0	0	95	0	-272
	003	0	0	0	280	0	-799
	004	0	0	0	0	0	0
Travetto 2-3	001	196	0	2.100	70	0	-2.016
	002	95	0	939	34	0	-897
	003	280	0	60	100	0	60
	004	0	0	1.350	0	0	-1.350
Travetto 3-4	001	70	0	279	0	0	0
	002	34	0	136	0	0	0
	003	100	0	399	0	0	0
	004	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
Estr. Inz./Fin. Sollecitazione caratteristica 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 [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
00001	001	21.455	-8.811	27.614	671	1.429	5.673
00001	002	3.883	-1.667	4.821	69	497	1.032
00001	003	1.707	-1.859	3.968	1	-3	398
00001	004	3.824	-2.171	5.148	106	800	929
00003	001	25.652	10.625	29.090	-670	1.894	4.843
00003	002	4.800	1.966	5.594	-90	615	894
00003	003	4.136	2.075	6.162	-129	201	318
00003	004	3.143	2.147	5.156	-57	831	763
00004	001	-1.804	-17.202	50.810	686	840	-1
00004	002	372	-4.322	11.735	3	232	229
00004	003	26	-191	3.559	-663	103	-66
00004	004	732	-5.193	15.395	320	273	266
00006	001	4.209	18.666	53.376	-579	722	-1.255
00006	002	909	4.568	13.163	-1	270	-441
00006	003	806	244	8.187	622	184	-91
00006	004	1.242	5.054	15.245	-341	313	-595
00008	001	-21.127	-13.521	28.581	456	-2.018	-4.106
00008	002	-4.544	-2.636	5.486	24	-705	-841
00008	003	-1.745	-2.614	4.161	-30	-62	-233
00008	004	-4.871	-3.349	6.029	56	-1.081	-819
00010	001	-32.100	14.044	31.716	-659	-2.860	-2.849
00010	002	-6.134	2.778	6.361	-79	-914	-593
00010	003	-5.138	2.755	6.627	-98	-353	-124
00010	004	-4.870	3.287	6.046	-55	-1.198	-571

LEGENDA:

Id_{Nd} Identificativo del nodo.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
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 EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
Id _{Nd}	Dir	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
00001	X	25.560	4.535	5.768	155	13.016	4.557
00001	Y	8.235	12.675	10.395	12.609	489	2.914
00001	Z	0	0	0	0	0	0
00003	X	20.604	4.512	5.793	158	13.558	2.724
00003	Y	13.725	9.431	10.709	12.655	618	28
00003	Z	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
Id _{Nd}	Dir	F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]
00004	X	1.710	113	1.337	121	17.290	2.914
00004	Y	2.622	8.918	8.398	15.620	898	844
00004	Z	0	0	0	0	0	0
00006	X	8.923	158	1.509	122	18.008	1.741
00006	Y	4.555	10.614	8.193	15.623	1.027	516
00006	Z	0	0	0	0	0	0
00008	X	12.970	5.864	4.419	141	10.445	3.310
00008	Y	8.094	12.331	10.798	13.817	947	2.653
00008	Z	0	0	0	0	0	0
00010	X	12.880	5.583	4.319	182	10.967	1.752
00010	Y	15.009	8.533	10.822	13.842	867	1.026
00010	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	+	143	498	-281	-501	210	-126
00001	X	-	-143	-498	281	501	-210	126
00001	Y	+	428	1.491	-842	-1.498	628	-378
00001	Y	-	-428	-1.491	842	1.498	-628	378
00003	X	+	185	337	288	-486	-211	-46
00003	X	-	-185	-337	-288	486	211	46
00003	Y	+	555	1.010	862	-1.454	-632	-138
00003	Y	-	-555	-1.010	-862	1.454	632	138
00004	X	+	352	-81	-3	40	256	-12
00004	X	-	-352	81	3	-40	-256	12
00004	Y	+	1.054	-242	-8	119	765	-35
00004	Y	-	-1.054	242	8	-119	-765	35
00006	X	+	-678	25	-2	41	-259	18
00006	X	-	678	-25	2	-41	259	-18
00006	Y	+	-2.028	76	-6	122	-776	53
00006	Y	-	2.028	-76	6	-122	776	-53
00008	X	+	-89	-423	316	511	180	-127
00008	X	-	89	423	-316	-511	-180	127
00008	Y	+	-267	-1.265	947	1.529	539	-381
00008	Y	-	267	1.265	-947	-1.529	-539	381
00010	X	+	148	-337	-318	511	-176	-79
00010	X	-	-148	337	318	-511	176	79
00010	Y	+	442	-1.009	-952	1.531	-526	-237
00010	Y	-	-442	1.009	952	-1.531	526	237

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} [N]	V _{T,pil} [N]	% _{OT,pil} [%]	V _{T,set} [N]	% _{OT,set} [%]	V _{T,atr} [N]	% _{OT,atr} [%]
X	52.982	52.982	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	52.979	52.979	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).

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
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 _r
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]					
Piano Terra							Travata: Trave 1-2-3					
Trave 1-2	0%	-7.940	16.667	-7.940	10.801	4,21	4,21	3,34	0,10	5,15	0,10	NO
	12,5%	-7.940	13.181	-7.940	13.344	4,21	4,21	4,22	0,10	4,17	0,10	NO
	25%	-7.940	3.998	5.596	16.086	4,21	4,21	13,91	0,10	3,60	0,11	NO
	37,5%	-	-	5.596	16.701	4,21	4,21	-	VNR	3,46	0,11	NO
	50%	-	-	5.596	16.816	4,21	4,21	-	VNR	3,44	0,11	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU

Id _{Tr}	%L _{Lr}	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	62,5%	-7.894	2.796	5.596	13.998	4,21	4,21	19,89	0,10	4,13	0,11	NO
	75%	-7.894	13.408	-7.894	6.422	4,21	4,21	4,15	0,10	8,66	0,10	NO
	87,5%	5.596	30.924	-7.894	2.451	4,21	4,21	1,87	0,11	22,69	0,10	NO
	100%	5.596	37.939	-	-	4,21	4,21	1,53	0,11	-	VNR	NO
	0%	7.429	40.813	-	-	4,21	4,21	1,43	0,11	-	VNR	NO
	12,5%	7.429	29.891	-2.431	3.562	4,21	4,21	1,95	0,11	15,87	0,11	NO
	25%	-2.431	9.664	7.429	12.217	4,21	4,21	5,85	0,11	4,76	0,11	NO
	37,5%	-	-	7.429	21.371	4,21	4,21	-	VNR	2,72	0,11	NO
	50%	-	-	7.429	24.244	4,21	4,21	-	VNR	2,40	0,11	NO
	62,5%	-	-	7.429	24.177	4,21	4,21	-	VNR	2,41	0,11	NO
Piano Terra	75%	-2.355	589	7.429	21.991	4,21	4,21	95,99	0,11	2,64	0,11	NO
	87,5%	-2.355	11.677	-2.355	13.613	4,21	4,21	4,84	0,11	4,15	0,11	NO
	100%	-2.355	17.108	-2.355	8.009	4,21	4,21	3,30	0,11	7,06	0,11	NO
Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	0%	-7.886	15.952	-7.886	10.437	4,21	4,21	3,49	0,10	5,33	0,10	NO
	12,5%	-7.886	12.394	-7.886	12.964	4,21	4,21	4,49	0,10	4,29	0,10	NO
	25%	-7.886	3.571	5.052	15.692	4,21	4,21	15,58	0,10	3,68	0,11	NO
	37,5%	-	-	5.052	16.363	4,21	4,21	-	VNR	3,53	0,11	NO
	50%	-	-	5.052	16.495	4,21	4,21	-	VNR	3,50	0,11	NO
	62,5%	-7.597	2.245	5.052	13.769	4,21	4,21	24,80	0,10	4,20	0,11	NO
	75%	-7.597	12.377	-7.597	6.384	4,21	4,21	4,50	0,10	8,72	0,10	NO
	87,5%	5.052	28.641	-7.597	2.543	4,21	4,21	2,02	0,11	21,89	0,10	NO
	100%	5.052	35.775	-	-	4,21	4,21	1,61	0,11	-	VNR	NO
	0%	6.480	37.937	-	-	4,21	4,21	1,53	0,11	-	VNR	NO
Trave 5-6	12,5%	6.480	27.968	-2.688	3.224	4,21	4,21	2,07	0,11	17,52	0,11	NO
	25%	-2.688	9.623	6.480	10.663	4,21	4,21	5,87	0,11	5,44	0,11	NO
	37,5%	-	-	6.480	19.191	4,21	4,21	-	VNR	3,02	0,11	NO
	50%	-	-	6.480	22.034	4,21	4,21	-	VNR	2,63	0,11	NO
	62,5%	-	-	6.480	21.926	4,21	4,21	-	VNR	2,65	0,11	NO
	75%	-2.642	652	6.480	20.189	4,21	4,21	86,65	0,11	2,87	0,11	NO
	87,5%	-2.642	10.713	-2.642	13.107	4,21	4,21	5,27	0,11	4,31	0,11	NO
	100%	-2.642	15.637	-2.642	8.369	4,21	4,21	3,61	0,11	6,75	0,11	NO
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	709	17.326	709	12.572	4,21	4,21	3,29	0,11	4,54	0,11	NO
	12,5%	709	17.176	709	12.546	4,21	4,21	3,32	0,11	4,55	0,11	NO
	25%	709	11.110	709	11.142	4,21	4,21	5,13	0,11	5,12	0,11	NO
	37,5%	709	5.677	709	9.101	4,21	4,21	10,05	0,11	6,27	0,11	NO
	50%	709	877	806	6.703	4,21	4,21	65,05	0,11	8,51	0,11	NO
	62,5%	806	5.090	806	9.674	4,21	4,21	11,21	0,11	5,90	0,11	NO
	75%	806	10.205	806	12.033	4,21	4,21	5,59	0,11	4,74	0,11	NO
	87,5%	806	15.920	806	13.788	4,21	4,21	3,58	0,11	4,14	0,11	NO
	100%	806	16.060	806	13.824	4,21	4,21	3,55	0,11	4,13	0,11	NO
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	398	13.265	398	7.939	5,34	5,34	3,02	0,17	5,04	0,17	NO
	12,5%	398	9.393	398	7.153	5,34	5,34	4,26	0,17	5,60	0,17	NO
	25%	398	5.414	398	5.832	5,34	5,34	7,40	0,17	6,87	0,17	NO
	37,5%	398	1.884	398	4.060	5,34	5,34	21,26	0,17	9,86	0,17	NO
	50%	-	-	1.187	2.977	5,34	5,34	-	VNR	13,48	0,17	NO
	62,5%	406	1.561	406	4.383	5,34	5,34	25,66	0,17	9,14	0,17	NO
	75%	406	4.803	406	6.443	5,34	5,34	8,34	0,17	6,22	0,17	NO
	87,5%	406	8.496	406	8.050	5,34	5,34	4,71	0,17	4,98	0,17	NO
	100%	406	12.116	406	9.088	5,34	5,34	3,31	0,17	4,41	0,17	NO
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	608	18.434	608	13.692	4,21	4,21	3,09	0,11	4,17	0,11	NO
	12,5%	608	18.258	608	13.654	4,21	4,21	3,12	0,11	4,18	0,11	NO
	25%	608	11.959	608	11.921	4,21	4,21	4,77	0,11	4,78	0,11	NO
	37,5%	608	6.269	608	9.581	4,21	4,21	9,10	0,11	5,95	0,11	NO
	50%	608	1.189	613	6.955	4,21	4,21	47,97	0,11	8,20	0,11	NO
	62,5%	613	5.601	613	10.241	4,21	4,21	10,18	0,11	5,57	0,11	NO
	75%	613	10.956	613	12.916	4,21	4,21	5,21	0,11	4,42	0,11	NO
	87,5%	613	16.919	613	14.983	4,21	4,21	3,37	0,11	3,81	0,11	NO
	100%	613	17.087	613	15.031	4,21	4,21	3,34	0,11	3,79	0,11	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Lr}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Lr}), 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 _{Lr}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctg	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	°	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Travata: Trave 1-2-3															
Trave 1-2	0%	+	50.958	4,72	240.284	350.275	2.236	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	-	-	-13.506	17,79	240.284	350.275	2.236	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	45.505	3,37	240.284	153.279	2.236	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 _U	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f	
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]		
		-	-17.481	8,77	240.284	153.279	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	25%	+	40.051	3,88	240.284	155.210	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-21.456	7,23	240.284	155.210	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	37,5%	+	34.599	4,54	240.284	157.136	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-25.430	6,18	240.284	157.136	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	50%	+	29.148	5,45	240.284	158.739	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-29.409	5,40	240.284	158.739	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	62,5%	+	25.173	6,31	240.284	158.881	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-34.862	4,56	240.284	158.881	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	75%	+	21.199	7,45	240.284	157.829	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-40.315	3,91	240.284	157.829	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	87,5%	+	17.224	9,05	240.284	155.905	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-45.768	3,41	240.284	155.905	2.236	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	100%	+	13.744	17,48	240.284	352.897	2.236	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-50.483	4,76	240.284	352.897	2.236	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	Trave 2-3	0%	+	50.469	4,76	240.385	351.640	2.948	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
			-	-8.153	29,48	240.385	351.640	2.948	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		12,5%	+	47.426	3,10	240.385	147.223	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO
-			-12.190	12,08	240.385	147.223	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
25%		+	38.512	3,88	240.385	149.415	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-16.721	8,94	240.385	149.415	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
37,5%		+	32.295	4,69	240.385	151.394	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-21.252	7,12	240.385	151.394	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
50%		+	26.080	5,81	240.385	151.487	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-25.782	5,88	240.385	151.487	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
62,5%		+	21.546	6,93	240.385	149.339	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-31.996	4,67	240.385	149.339	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
75%		+	17.015	8,65	240.385	147.147	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-38.211	3,85	240.385	147.147	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
87,5%		+	12.484	11,61	240.385	144.947	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-44.427	3,26	240.385	144.947	2.948	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
100%		+	7.953	30,23	240.385	349.372	2.948	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-50.644	4,75	240.385	349.372	2.948	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Piano Terra											Travata: Trave 4-5-6					
Trave 4-5	0%	+	48.290	4,98	240.251	355.990	2.001	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-13.452	17,86	240.251	355.990	2.001	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	12,5%	+	43.541	3,47	240.251	150.892	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-17.037	8,86	240.251	150.892	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	25%	+	38.451	3,93	240.251	151.216	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-20.856	7,25	240.251	151.216	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	37,5%	+	33.361	4,62	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-24.677	6,24	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	50%	+	28.275	5,45	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-28.498	5,40	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	62,5%	+	24.455	6,30	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-33.589	4,58	240.251	153.979	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	75%	+	20.635	7,34	240.251	151.407	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-38.678	3,91	240.251	151.407	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	87,5%	+	16.815	8,98	240.251	151.079	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-43.766	3,45	240.251	151.079	2.001	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	100%	+	13.489	17,81	240.251	356.276	2.001	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-48.118	4,99	240.251	356.276	2.001	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Trave 5-6	0%	+	47.800	5,03	240.334	356.488	2.584	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-9.374	25,64	240.334	356.488	2.584	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	12,5%	+	43.352	3,49	240.334	151.326	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-13.103	11,55	240.334	151.326	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	25%	+	37.286	4,13	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-17.326	8,89	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	37,5%	+	31.659	4,86	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-21.549	7,15	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	50%	+	26.034	5,91	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-25.771	5,97	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	62,5%	+	21.807	7,06	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-31.395	4,90	240.334	153.979	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	75%	+	17.584	8,62	240.334	151.531	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-37.021	4,09	240.334	151.531	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	87,5%	+	13.361	11,28	240.334	150.757	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
		-	-42.647	3,53	240.334	150.757	2.584	0	0	0	2,50	0,0479	0,0000	0,0000	NO	
	100%	+	9.138	26,30	240.334	355.748	2.584	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-48.274	4,98	240.334	355.748	2.584	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
Piano Terra											Travata: Trave 1-4					
Trave 1-4	0%	+	50.809	4,72	240.072	353.637	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-36.206	6,63	240.072	353.637	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	12,5%	+	48.909	4,91	240.072	353.671	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
		-	-37.657	6,38	240.072	353.671	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO	
	25%	+	47.028	3,35	240.072	157.472	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-39.097	4,03	240.072	157.472	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	37,5%	+	45.160	3,52	240.072	158.876	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-40.527	3,92	240.072	158.876	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	50%	+	43.309	3,73	240.072	161.678	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-41.948	3,85	240.072	161.678	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
	62,5%	+	41.473	3,84	240.072	159.108	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO	
		-	-43.360	3,67	240.072	159.108	738	0								

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

Id _{Tr}	%L _{Lt}	+/-	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]	
	75%	+	40.063	3,94	240.072	157.792	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.172	3,49	240.072	157.792	738	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	38.672	6,21	240.072	354.101	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.976	5,11	240.072	354.101	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	37.290	6,44	240.072	354.071	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-48.765	4,92	240.072	354.071	738	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra															
Travata: Trave 2-5															
Trave 2-5	0%	+	35.032	6,94	242.967	363.777	0	0	0	0	2,50	0,2011	0,0000	0,0000	NO
		-	-25.294	9,61	242.967	363.777	0	0	0	0	2,50	0,2011	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	33.690	4,50	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.388	5,74	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	32.349	4,69	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.481	5,52	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	31.007	4,89	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-28.575	5,30	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	29.668	5,11	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-29.668	5,11	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	28.574	5,30	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-31.009	4,89	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	27.481	5,52	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.350	4,69	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	26.387	5,74	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.692	4,50	242.967	151.574	0	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	25.294	9,61	242.967	363.777	0	0	0	0	2,50	0,2011	0,0000	0,0000	NO
		-	-35.033	6,94	242.967	363.777	0	0	0	0	2,50	0,2011	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra															
Travata: Trave 3-6															
Trave 3-6	0%	+	49.467	4,85	240.049	352.795	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-36.685	6,54	240.049	352.795	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	47.661	5,04	240.049	352.831	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-38.076	6,30	240.049	352.831	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	45.857	3,41	240.049	156.572	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.466	3,97	240.049	156.572	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	44.051	3,58	240.049	157.917	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-40.857	3,87	240.049	157.917	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	42.248	3,83	240.049	161.678	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-42.247	3,83	240.049	161.678	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	40.857	3,96	240.049	161.678	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-44.051	3,67	240.049	161.678	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	39.466	4,02	240.049	158.778	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.857	3,46	240.049	158.778	576	0	0	0	2,50	0,0503	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	38.075	6,30	240.049	355.040	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-47.662	5,04	240.049	355.040	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	36.685	6,54	240.049	355.004	576	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-49.467	4,85	240.049	355.004	576	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_{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.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V_{Ed,2}	Ttaglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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.
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 _{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 1-2	0%	-6.316	14.890	-6.316	9.307	4,21	4,21	4,38	0,10	7,01	0,10	NO
	12,5%	-6.316	11.536	-6.316	12.267	4,21	4,21	5,65	0,10	5,32	0,10	NO
	25%	-6.316	2.770	-6.316	12.658	4,21	4,21	23,54	0,10	5,15	0,10	NO
	37,5%	-	-	-6.316	12.779	4,21	4,21	-	VNR	5,10	0,10	NO
	50%	-	-	-6.316	11.429	4,21	4,21	-	VNR	5,71	0,10	NO
	62,5%	-6.270	2.205	-5.492	7.770	4,21	4,21	29,58	0,10	8,41	0,10	NO
	75%	-6.270	12.402	-6.270	5.983	4,21	4,21	5,26	0,10	10,90	0,10	NO
	87,5%	-6.270	25.229	-6.270	1.595	4,21	4,21	2,59	0,10	40,89	0,10	NO
	100%	-6.270	29.833	-	-	4,21	4,21	2,19	0,10	-	VNR	NO
		-1.482	30.155	-	-	4,21	4,21	2,19	0,10	-	VNR	NO
Trave 2-3	0%	-1.482	30.155	-1.482	2.778	4,21	4,21	2,83	0,10	23,77	0,10	NO
	12,5%	-1.482	23.369	-1.482	9.139	4,21	4,21	7,49	0,10	7,22	0,10	NO
	25%	-1.482	8.811	-1.482	12.080	4,21	4,21	-	VNR	5,47	0,10	NO
	37,5%	-	-	-1.406	14.791	4,21	4,21	-	VNR	4,46	0,10	NO
	50%	-	-	-1.406	15.288	4,21	4,21	-	VNR	4,32	0,10	NO
	62,5%	-	-	-1.406	15.288	4,21	4,21	-	VNR	4,32	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]					
	75%	-	-	-1.406	15.235	4,21	4,21	-	VNR	4,33	0,10	NO
	87,5%	-1.406	10.343	-1.406	12.700	4,21	4,21	6,38	0,10	5,20	0,10	NO
	100%	-1.406	15.632	-1.406	6.744	4,21	4,21	4,22	0,10	9,79	0,10	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 4-5-6												
Trave 4-5	0%	-6.330	14.243	-6.330	8.992	4,21	4,21	4,58	0,10	7,25	0,10	NO
	12,5%	-6.330	10.821	-6.330	11.921	4,21	4,21	6,03	0,10	5,47	0,10	NO
	25%	-6.330	2.399	-6.330	12.339	4,21	4,21	27,18	0,10	5,29	0,10	NO
	37,5%	-	-	-6.330	12.465	4,21	4,21	-	VNR	5,23	0,10	NO
	50%	-	-	-6.330	11.141	4,21	4,21	-	VNR	5,85	0,10	NO
	62,5%	-6.042	1.685	-6.042	7.662	4,21	4,21	38,73	0,10	8,52	0,10	NO
	75%	-6.042	11.417	-6.042	5.953	4,21	4,21	5,72	0,10	10,96	0,10	NO
	87,5%	-6.042	23.680	-6.042	1.711	4,21	4,21	2,76	0,10	38,14	0,10	NO
	100%	-6.042	28.376	-	-	4,21	4,21	2,30	0,10	-	VNR	NO
Trave 5-6	0%	-1.777	28.531	-	-	4,21	4,21	2,31	0,10	-	VNR	NO
	12,5%	-1.777	22.270	-1.777	2.454	4,21	4,21	2,96	0,10	26,88	0,10	NO
	25%	-1.777	8.787	-1.777	8.213	4,21	4,21	7,51	0,10	8,03	0,10	NO
	37,5%	-	-	-1.777	10.880	4,21	4,21	-	VNR	6,06	0,10	NO
	50%	-	-	-1.731	13.558	4,21	4,21	-	VNR	4,87	0,10	NO
	62,5%	-	-	-1.731	14.131	4,21	4,21	-	VNR	4,67	0,10	NO
	75%	-	-	-1.731	14.204	4,21	4,21	-	VNR	4,65	0,10	NO
	87,5%	-1.731	9.408	-1.731	12.216	4,21	4,21	7,01	0,10	5,40	0,10	NO
	100%	-1.731	14.194	-1.731	7.132	4,21	4,21	4,65	0,10	9,25	0,10	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	722	15.261	722	10.507	4,21	4,21	4,35	0,10	6,32	0,10	NO
	12,5%	722	15.124	722	10.494	4,21	4,21	4,39	0,10	6,33	0,10	NO
	25%	722	9.573	722	9.605	4,21	4,21	6,94	0,10	6,91	0,10	NO
	37,5%	722	4.657	722	8.081	4,21	4,21	14,26	0,10	8,22	0,10	NO
	50%	722	373	819	6.200	4,21	4,21	NS	0,10	10,71	0,10	NO
	62,5%	819	4.070	819	8.654	4,21	4,21	16,32	0,10	7,67	0,10	NO
	75%	819	8.669	819	10.497	4,21	4,21	7,66	0,10	6,33	0,10	NO
	87,5%	819	13.868	819	11.736	4,21	4,21	4,79	0,10	5,66	0,10	NO
	100%	819	13.996	819	11.760	4,21	4,21	4,74	0,10	5,65	0,10	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	399	11.681	399	6.355	5,34	5,34	4,05	0,15	7,45	0,15	NO
	12,5%	399	8.157	399	5.917	5,34	5,34	5,80	0,15	8,00	0,15	NO
	25%	399	4.574	399	4.992	5,34	5,34	10,35	0,15	9,48	0,15	NO
	37,5%	399	1.440	399	3.616	5,34	5,34	32,86	0,15	13,09	0,15	NO
	50%	-	-	408	1.821	5,34	5,34	-	VNR	25,99	0,15	NO
	62,5%	408	1.117	408	3.939	5,34	5,34	42,36	0,15	12,01	0,15	NO
	75%	408	3.963	408	5.603	5,34	5,34	11,94	0,15	8,45	0,15	NO
	87,5%	408	7.260	408	6.814	5,34	5,34	6,52	0,15	6,94	0,15	NO
	100%	408	10.532	408	7.504	5,34	5,34	4,49	0,15	6,31	0,15	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	614	16.294	614	11.552	4,21	4,21	4,07	0,10	5,75	0,10	NO
	12,5%	614	16.132	614	11.528	4,21	4,21	4,11	0,10	5,76	0,10	NO
	25%	614	10.369	614	10.331	4,21	4,21	6,40	0,10	6,42	0,10	NO
	37,5%	614	5.214	614	8.526	4,21	4,21	12,73	0,10	7,78	0,10	NO
	50%	614	668	618	6.434	4,21	4,21	99,36	0,10	10,32	0,10	NO
	62,5%	618	4.545	618	9.185	4,21	4,21	14,60	0,10	7,23	0,10	NO
	75%	618	9.365	618	11.325	4,21	4,21	7,09	0,10	5,86	0,10	NO
	87,5%	618	14.793	618	12.857	4,21	4,21	4,49	0,10	5,16	0,10	NO
	100%	618	14.946	618	12.890	4,21	4,21	4,44	0,10	5,15	0,10	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%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.
(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 _{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												
Trave 1-2	0%	+	22.637	15,92	360.426	402.817	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-	-	360.426	402.817	2.236	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	20.897	8,44	360.426	176.270	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-	-	360.426	176.270	2.236	0	0	0	2,50	
	25%	+	15.443	11,56	360.426	178.491	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-2.047	87,20	360.426	178.491	2.236	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	9.991	18,09	360.426	180.706	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-7.500	24,09	360.426	180.706	2.236	0	0	0	2,50	
	50%	+	4.537	40,24	360.426	182.550	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-12.954	14,09	360.426	182.550	2.236	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	-	-	360.426	182.713	2.236	0	0	0	2,50	
	-	-	-18.405	9,93	360.426	182.713	2.236	0	0	0	2,50	

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

Id _{Tr}	%L _{Lr} [%]	+/-	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
Trave 2-3	75%	+	-	-	360.426	181.503	2.236	0	0	0	2,50
		-	-23.859	7,61	360.426	181.503	2.236	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	360.426	179.291	2.236	0	0	0	2,50
		-	-29.312	6,12	360.426	179.291	2.236	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	360.426	405.832	2.236	0	0	0	2,50
		-	-30.314	11,89	360.426	405.832	2.236	0	0	0	2,50
	0%	+	31.344	11,50	360.578	404.386	2.948	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.578	404.386	2.948	0	0	0	2,50
	12,5%	+	29.579	5,72	360.578	169.306	2.948	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.578	169.306	2.948	0	0	0	2,50
	25%	+	23.363	7,35	360.578	171.827	2.948	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.578	171.827	2.948	0	0	0	2,50
Piano Terra	37,5%	+	17.146	10,15	360.578	174.104	2.948	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.578	174.104	2.948	0	0	0	2,50
	50%	+	10.930	15,94	360.578	174.210	2.948	0	0	0	2,50
		-	-3.977	43,80	360.578	174.210	2.948	0	0	0	2,50
	62,5%	+	4.714	36,43	360.578	171.740	2.948	0	0	0	2,50
		-	-10.194	16,85	360.578	171.740	2.948	0	0	0	2,50
	75%	+	-	-	360.578	169.219	2.948	0	0	0	2,50
		-	-16.410	10,31	360.578	169.219	2.948	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	360.578	166.690	2.948	0	0	0	2,50
		-	-22.625	7,37	360.578	166.690	2.948	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	360.578	401.778	2.948	0	0	0	2,50
		-	-25.128	14,35	360.578	401.778	2.948	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 4-5-6				
Trave 4-5	0%	+	20.854	17,28	360.376	409.389	2.001	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.376	409.389	2.001	0	0	0	2,50
	12,5%	+	19.464	8,92	360.376	173.525	2.001	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.376	173.525	2.001	0	0	0	2,50
	25%	+	14.375	12,10	360.376	173.899	2.001	0	0	0	2,50
		-	-1.746	99,60	360.376	173.899	2.001	0	0	0	2,50
	37,5%	+	9.285	19,07	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
		-	-6.835	25,91	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
	50%	+	4.197	42,19	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
		-	-11.926	14,85	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
	62,5%	+	-	-	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
		-	-17.014	10,41	360.376	177.076	2.001	0	0	0	2,50
Trave 5-6	75%	+	-	-	360.376	174.118	2.001	0	0	0	2,50
		-	-22.104	7,88	360.376	174.118	2.001	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	360.376	173.741	2.001	0	0	0	2,50
		-	-27.193	6,39	360.376	173.741	2.001	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	360.376	409.717	2.001	0	0	0	2,50
		-	-28.184	12,79	360.376	409.717	2.001	0	0	0	2,50
	0%	+	28.858	12,49	360.500	409.961	2.584	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.500	409.961	2.584	0	0	0	2,50
	12,5%	+	27.331	6,37	360.500	174.025	2.584	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.500	174.025	2.584	0	0	0	2,50
	25%	+	21.705	8,16	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
Piano Terra	37,5%	+	16.078	11,01	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
		-	-	-	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
	50%	+	10.451	16,94	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
		-	-3.596	49,24	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
	62,5%	+	4.824	36,71	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
		-	-9.223	19,20	360.500	177.076	2.584	0	0	0	2,50
	75%	+	-	-	360.500	174.261	2.584	0	0	0	2,50
		-	-14.850	11,73	360.500	174.261	2.584	0	0	0	2,50
	87,5%	+	-	-	360.500	173.371	2.584	0	0	0	2,50
		-	-20.476	8,47	360.500	173.371	2.584	0	0	0	2,50
	100%	+	-	-	360.500	409.111	2.584	0	0	0	2,50
		-	-22.741	15,85	360.500	409.111	2.584	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 1-4				
Trave 1-4	0%	+	17.500	20,58	360.108	406.682	738	0	0	0	2,50
		-	-3.505	NS	360.108	406.682	738	0	0	0	2,50
	12,5%	+	17.456	20,63	360.108	406.722	738	0	0	0	2,50
		-	-5.386	66,86	360.108	406.722	738	0	0	0	2,50
	25%	+	15.557	11,64	360.108	181.093	738	0	0	0	2,50
		-	-7.252	24,97	360.108	181.093	738	0	0	0	2,50
	37,5%	+	13.676	13,36	360.108	182.708	738	0	0	0	2,50
		-	-9.104	20,07	360.108	182.708	738	0	0	0	2,50
	50%	+	11.810	15,74	360.108	185.930	738	0	0	0	2,50
		-	-10.940	17,00	360.108	185.930	738	0	0	0	2,50
	62,5%	+	9.957	18,38	360.108	182.974	738	0	0	0	2,50
		-	-12.762	14,34	360.108	182.974	738	0	0	0	2,50
Piano Terra	75%	+	8.120	22,35	360.108	181.461	738	0	0	0	2,50
		-	-14.567	12,46	360.108	181.461	738	0	0	0	2,50
	87,5%	+	6.302	57,14	360.108	407.216	738	0	0	0	2,50
		-	-16.356	22,02	360.108	407.216	738	0	0	0	2,50
	100%	+	4.497	80,08	360.108	407.182	738	0	0	0	2,50
		-	-16.398	21,96	360.108	407.182	738	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 2-5				
Trave 2-5	0%	+	12.471	29,22	364.450	418.343	0	0	0	0	2,50
		-	-1.052	NS	364.450	418.343	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	11.292	15,44	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50

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]		
	-	-	-2.393	72,84	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	25%	+	9.951	17,52	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-3.735	46,67	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	8.609	20,25	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-5.076	34,34	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	50%	+	7.270	23,98	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-6.416	27,17	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	5.928	29,40	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-7.757	22,47	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	75%	+	4.587	38,00	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-9.099	19,16	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	3.245	53,72	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-10.440	16,70	364.450	174.310	0	0	0	0	2,50	
	100%	+	1.904	NS	364.450	418.343	0	0	0	0	2,50	
	-	-	-11.619	31,37	364.450	418.343	0	0	0	0	2,50	
Piano Terra												
Trave 3-6							Travata: Trave 3-6					
	0%	+	18.028	19,97	360.073	405.714	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-4.351	82,76	360.073	405.714	576	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	17.980	20,03	360.073	405.756	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-6.155	58,50	360.073	405.756	576	0	0	0	2,50	
	25%	+	16.175	11,13	360.073	180.057	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-7.960	22,62	360.073	180.057	576	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	14.370	12,64	360.073	181.604	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-9.766	18,60	360.073	181.604	576	0	0	0	2,50	
	50%	+	12.566	14,80	360.073	185.930	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-11.570	16,07	360.073	185.930	576	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	10.761	17,28	360.073	185.930	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-13.375	13,90	360.073	185.930	576	0	0	0	2,50	
	75%	+	8.955	20,39	360.073	182.595	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-15.180	12,03	360.073	182.595	576	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	7.151	50,35	360.073	408.296	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-16.985	21,20	360.073	408.296	576	0	0	0	2,50	
	100%	+	5.345	67,37	360.073	408.254	576	0	0	0	2,50	
	-	-	-17.034	21,14	360.073	408.254	576	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 _{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.
+/-	[+] = 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 _{Rd}	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 _{L1}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{R1d}	Ctgθ	P _e	B _e	H _s	A _{sw}	A _{s,l}	R _t
	[%]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N·m]		[mm]	[mm²]	[mm]	[cm²/cm]	[cm²]	
Piano Terra													
Trave 1-2								Travata: Trave 1-2-3					
	0%	3.691	1,22	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0028	2,26	NO
	25%	2.650	1,70	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0020	2,26	NO
	50%	1.204	3,75	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0009	2,26	NO
	75%	1.577	2,86	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0012	2,26	NO
	100%	2.617	3,45	28.087	87.888	9.023	2,50	1.057	67.347	86	0,0020	4,52	NO
Trave 2-3													
	0%	3.132	2,88	28.087	87.888	9.023	2,50	1.057	67.347	86	0,0024	4,52	NO
	25%	1.870	2,02	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0014	2,26	NO
	50%	1.021	3,71	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0008	2,26	NO
	75%	2.799	1,35	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0021	2,26	NO
	100%	4.061	1,11	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0031	2,26	NO
Piano Terra													
Trave 4-5								Travata: Trave 4-5-6					
	0%	1.350	3,34	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0010	2,26	NO
	25%	1.132	3,34	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0009	2,26	NO
	50%	0	-	28.087	0	0	2,50	1.057	67.347	86	0,0000	2,26	NO
	75%	1.054	3,59	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0008	2,26	NO
	100%	1.233	7,32	28.087	87.888	9.023	2,50	1.057	67.347	86	0,0009	4,52	NO
Trave 5-6													
	0%	1.146	7,87	28.087	87.888	9.023	2,50	1.057	67.347	86	0,0009	4,52	NO
	25%	0	-	28.087	0	0	2,50	1.057	67.347	86	0,0000	2,26	NO
	50%	0	-	28.087	0	0	2,50	1.057	67.347	86	0,0000	2,26	NO
	75%	1.003	3,77	28.087	3.784	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0008	2,26	NO
	100%	1.449	3,11	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0011	2,26	NO
Piano Terra													
Trave 1-4								Travata: Trave 1-4					
	0%	2.314	1,95	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0018	2,26	NO
	25%	1.723	2,62	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0013	2,26	NO
	50%	0	-	28.087	0	0	2,50	1.057	67.347	86	0,0000	2,26	NO
	75%	1.592	2,83	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0012	2,26	NO
	100%	2.136	2,11	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0016	2,26	NO
Piano Terra													
Trave 2-5								Travata: Trave 2-5					
	0%	0	-	28.983	0	0	2,50	1.228	71.702	83	0,0000	0,00	NO
	25%	0	-	28.983	0	0	2,50	1.228	71.702	83	0,0000	0,00	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU

Id _{Tr}	%L _{L1}	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]	
	50%	0	-	28.983	0	0	2,50	1.228	71.702	83	0,0000	0,00	NO
	75%	0	-	28.983	0	0	2,50	1.228	71.702	83	0,0000	0,00	NO
	100%	0	-	28.983	0	0	2,50	1.228	71.702	83	0,0000	0,00	NO
Piano Terra													
Trave 3-6													
	0%	2.659	1,70	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0020	2,26	NO
	25%	2.092	2,16	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0016	2,26	NO
	50%	0	-	28.087	0	0	2,50	1.057	67.347	86	0,0000	2,26	NO
	75%	1.188	3,80	28.087	6.937	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0009	2,26	NO
	100%	1.754	2,57	28.087	87.888	4.512	2,50	1.057	67.347	86	0,0013	2,26	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}

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

Momento torcente di progetto.
- CS

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

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Compressione calcestruzzo									Trazione acciaio								
%LLI	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
Tp _{mf}	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	0,654	14,94	4.029	6.066	-	22,84	SI	RAR	7,278	360,00	4.029	6.066	-	49,46	SI	
	QPR	0,491	11,21	2.997	4.552	-	22,84	SI									
25%	RAR	1,005	14,94	4.029	-9.475	-	14,87	SI	RAR	11,624	360,00	4.029	-9.475	-	30,97	SI	
	QPR	0,760	11,21	2.997	-7.175	-	14,74	SI									
50%	RAR	1,172	14,94	4.029	-11.100	-	12,75	SI	RAR	13,696	360,00	4.029	-11.100	-	26,29	SI	
	QPR	0,884	11,21	2.997	-8.376	-	12,68	SI									
75%	RAR	0,153	14,94	4.029	1.190	-	97,82	SI	RAR	1,061	360,00	4.029	1.190	-	NS	SI	
	QPR	0,120	11,21	2.997	949	-	93,24	SI									
100%	RAR	4,547	14,94	4.029	27.327	-	3,29	SI	RAR	190,273	360,00	4.029	27.327	-	1,89	SI	
	QPR	2,156	11,21	2.997	20.750	-	5,20	SI									
Trave: Trave 2-3									FRC=0,04 cm								
0%	RAR	4,898	14,94	5.346	29.388	-	3,05	SI	RAR	203,577	360,00	5.346	29.388	-	1,77	SI	
	QPR	3,714	11,21	3.985	22.292	-	3,02	SI									
25%	RAR	0,317	14,94	5.346	-2.692	-	47,12	SI	RAR	2,827	360,00	5.346	-2.692	-	NS	SI	
	QPR	0,236	11,21	3.985	-2.003	-	47,48	SI									
50%	RAR	1,763	14,94	5.346	-16.759	-	8,47	SI	RAR	20,762	360,00	5.346	-16.759	-	17,34	SI	
	QPR	1,332	11,21	3.985	-12.666	-	8,41	SI									
75%	RAR	1,351	14,94	5.346	-12.748	-	11,06	SI	RAR	15,648	360,00	5.346	-12.748	-	23,01	SI	
	QPR	1,023	11,21	3.985	-9.653	-	10,96	SI									
100%	RAR	1,001	14,94	5.346	9.348	-	14,92	SI	RAR	11,313	360,00	5.346	9.348	-	31,82	SI	
	QPR	0,754	11,21	3.985	7.037	-	14,87	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 4-5-6								
Trave: Trave 4-5									FRC=0,02 cm								
0%	RAR	0,623	14,94	3.635	5.790	-	23,99	SI	RAR	6,971	360,00	3.635	5.790	-	51,64	SI	
	QPR	0,460	11,21	2.660	4.280	-	24,35	SI									
25%	RAR	0,983	14,94	3.635	-9.290	-	15,21	SI	RAR	11,433	360,00	3.635	-9.290	-	31,49	SI	
	QPR	0,745	11,21	2.660	-7.055	-	15,03	SI									
50%	RAR	1,156	14,94	3.635	-10.975	-	12,93	SI	RAR	13,581	360,00	3.635	-10.975	-	26,51	SI	
	QPR	0,871	11,21	2.660	-8.272	-	12,87	SI									
75%	RAR	0,105	14,94	3.635	755	-	NS	SI	RAR	0,551	360,00	3.635	755	-	NS	SI	
	QPR	0,085	11,21	2.660	636	-	NS	SI									
100%	RAR	4,299	14,94	3.635	25.829	-	3,48	SI	RAR	180,148	360,00	3.635	25.829	-	2,00	SI	
	QPR	2,038	11,21	2.660	19.626	-	5,50	SI									
Trave: Trave 5-6									FRC=0,04 cm								
0%	RAR	4,563	14,94	4.665	27.392	-	3,27	SI	RAR	190,099	360,00	4.665	27.392	-	1,89	SI	
	QPR	2,167	11,21	3.442	20.825	-	5,17	SI									
25%	RAR	0,246	14,94	4.665	-2.048	-	60,80	SI	RAR	2,083	360,00	4.665	-2.048	-	NS	SI	
	QPR	0,177	11,21	3.442	-1.468	-	63,35	SI									
50%	RAR	1,594	14,94	4.665	-15.160	-	9,37	SI	RAR	18,800	360,00	4.665	-15.160	-	19,15	SI	
	QPR	1,201	11,21	3.442	-11.429	-	9,33	SI									
75%	RAR	1,256	14,94	4.665	-11.877	-	11,89	SI	RAR	14,615	360,00	4.665	-11.877	-	24,63	SI	
	QPR	0,952	11,21	3.442	-9.011	-	11,76	SI									
100%	RAR	0,838	14,94	4.665	7.804	-	17,84	SI	RAR	9,422	360,00	4.665	7.804	-	38,21	SI	
	QPR	0,621	11,21	3.442	5.787	-	18,04	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1-4								
Trave: Trave 1-4									FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,343	14,94	904	3.268	-	43,58	SI	RAR	4,064	360,00	904	3.268	-	88,58	SI	
	QPR	0,251	11,21	849	2.377	-	44,68	SI									
25%	RAR	0,202	14,94	970	-1.898	-	73,79	SI	RAR	2,310	360,00	970	-1.898	-	NS	SI	
	QPR	0,179	11,21	849	-1.679	-	62,59	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	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
50%	RAR	0,392	14,94	970	-3.738	-	38,15	SI	RAR	4,656	360,00	970	-3.738	-	77,32	SI
	QPR	0,337	11,21	849	-3.211	-	33,29	SI								
75%	RAR	0,280	14,94	970	-2.651	-	53,38	SI	RAR	3,270	360,00	970	-2.651	-	NS	SI
	QPR	0,240	11,21	849	-2.268	-	46,77	SI								
100%	RAR	0,151	14,94	904	1.403	-	98,90	SI	RAR	1,686	360,00	904	1.403	-	NS	SI
	QPR	0,121	11,21	849	1.118	-	92,34	SI								
Piano Terra																
Trave: Trave 2-5								Travata: Trave 2-5								
								FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,565	14,94	496	3.457	-	26,46	SI	RAR	5,947	360,00	496	3.457	-	60,54	SI
	QPR	0,435	11,21	422	2.663	-	25,75	SI								
25%	RAR	0,066	14,94	496	-384	-	NS	SI	RAR	0,615	360,00	496	-384	-	NS	SI
	QPR	0,058	11,21	422	-340	-	NS	SI								
50%	RAR	0,316	14,94	496	-1.924	-	47,32	SI	RAR	3,287	360,00	496	-1.924	-	NS	SI
	QPR	0,252	11,21	422	-1.534	-	44,48	SI								
75%	RAR	0,192	14,94	496	-1.160	-	77,93	SI	RAR	1,961	360,00	496	-1.160	-	NS	SI
	QPR	0,152	11,21	422	-916	-	73,91	SI								
100%	RAR	0,313	14,94	496	1.909	-	47,68	SI	RAR	3,261	360,00	496	1.909	-	NS	SI
	QPR	0,249	11,21	422	1.514	-	45,06	SI								
Piano Terra																
Trave: Trave 3-6								Travata: Trave 3-6								
								FRC=0,00 cm								
0%	RAR	0,343	14,94	677	3.289	-	43,52	SI	RAR	4,117	360,00	677	3.289	-	87,45	SI
	QPR	0,249	11,21	646	2.371	-	45,06	SI								
25%	RAR	0,191	14,94	724	-1.805	-	78,20	SI	RAR	2,219	360,00	724	-1.805	-	NS	SI
	QPR	0,171	11,21	646	-1.620	-	65,36	SI								
50%	RAR	0,382	14,94	724	-3.660	-	39,13	SI	RAR	4,584	360,00	724	-3.660	-	78,53	SI
	QPR	0,331	11,21	646	-3.173	-	33,84	SI								
75%	RAR	0,278	14,94	724	-2.651	-	53,74	SI	RAR	3,298	360,00	724	-2.651	-	NS	SI
	QPR	0,241	11,21	646	-2.292	-	46,59	SI								
100%	RAR	0,141	14,94	677	1.325	-	NS	SI	RAR	1,613	360,00	677	1.325	-	NS	SI
	QPR	0,111	11,21	646	1.028	-	NS	SI								

LEGENDA:

%L _L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), 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 _L	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	E _{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]		
Piano Terra													
Trave: Trave 1-2								Travata: Trave 1-2-3					
								AA= PCA					
0%	FRQ	3.039	4.781	-	0,47	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	4.552	-	0,45	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	2.997	-2.628	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	-2.628	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	3.039	-7.315	-	0,73	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	-7.175	-	0,72	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3.039	-9.305	-	0,93	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	-9.092	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	3.039	-8.588	-	0,86	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	-8.376	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	3.039	-5.166	-	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	-5.030	-	0,49	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	3.039	964	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	949	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	3.039	9.795	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.997	9.555	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	3.039	21.290	-	2,17	2,13	4,24 E-04	260	235	0,100	0,400	4,01	SI
	QPR	2.997	20.750	-	2,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 2-3													
								AA= PCA					
0%	FRQ	4.057	22.883	-	2,32	2,13	4,5324 E-04	260	235	0,107	0,400	3,75	SI
	QPR	3.985	22.292	-	2,26	2,13	4,4134 E-04	260	235	0,104	0,300	2,89	SI
12,5%	FRQ	4.057	8.672	-	0,86	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	8.458	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	4.057	-2.067	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	-2.003	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	4.057	-9.289	-	0,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	-9.041	-	0,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	4.057	-12.999	-	1,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _L	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	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
62,5%	QPR	3.985	-12.666	-	1,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	4.057	-13.190	-	1,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	-12.867	-	1,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	4.057	-9.869	-	0,98	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	-9.653	-	0,96	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	4.057	-3.028	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	-3.017	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	4.057	7.327	-	0,72	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.985	7.037	-	0,69	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra													
Trave: Trave 4-5							Travata: Trave 4-5-6						
FRC=0,02 cm							AA= PCA						
0%	FRQ	2.672	4.421	-	0,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	4.280	-	0,42	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	2.660	-2.647	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	-2.647	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	2.672	-7.117	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	-7.055	-	0,71	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	2.672	-9.035	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	-8.930	-	0,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	2.672	-8.379	-	0,84	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	-8.272	-	0,83	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	2.672	-5.154	-	0,51	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	-5.084	-	0,50	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	2.672	643	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	636	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	2.672	9.010	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	8.888	-	0,89	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	2.672	19.905	-	2,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	2.660	19.626	-	2,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 5-6							Travata: Trave 1-4						
FRC=0,04 cm							AA= PCA						
0%	FRQ	3.470	21.119	-	2,15	2,13	4,1922 E-04	260	235	0,099	0,400	4,06	SI
	QPR	3.442	20.825	-	2,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	3.470	8.262	-	0,82	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	8.153	-	0,81	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	3.470	-1.497	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-1.468	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3.470	-8.115	-	0,81	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-7.997	-	0,80	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	3.470	-11.587	-	1,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-11.429	-	1,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	3.470	-11.917	-	1,20	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-11.766	-	1,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	3.470	-9.106	-	0,91	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-9.011	-	0,90	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	3.442	-3.160	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	-3.160	-	0,30	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	3.470	5.949	-	0,59	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3.442	5.787	-	0,57	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra													
Trave: Trave 1-4							Travata: Trave 2-5						
FRC=0,00 cm							AA= PCA						
0%	FRQ	865	2.631	-	0,26	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	2.377	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	865	136	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	32	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	865	-1.688	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-1.679	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	865	-2.844	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-2.759	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	865	-3.335	-	0,34	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-3.211	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	865	-3.173	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-3.047	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	865	-2.361	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-2.268	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	865	-900	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	-876	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	865	1.200	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	849	1.118	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra													
Trave: Trave 2-5							Travata: Trave 2-5						
FRC=0,00 cm							AA= PCA						
0%	FRQ	316	2.828	-	0,46	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	2.663	-	0,43	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	316	1.077	-	0,17	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	936	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	422	-340	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	-340	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	422	-1.163	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	-1.163	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	422	-1.534	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	-1.534	-	0,25	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	422	-1.449	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	-1.449	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	422	-916	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

Travi - 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/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
87,5%	QPR	422	-916	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	FRQ	316	68	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	72	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	422	1.514	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	422	1.514	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 3-6					
Trave: Trave 3-6				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	655	2.634	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	2.371	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	655	184	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	72	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	655	-1.621	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-1.620	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	655	-2.778	-	0,28	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-2.700	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	655	-3.291	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-3.173	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	655	-3.158	-	0,32	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-3.037	-	0,31	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	655	-2.381	-	0,24	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-2.292	-	0,23	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	655	-957	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	-937	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	655	1.112	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	646	1.028	-	0,10	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_L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente 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 (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
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}

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

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio

Id _{Tr}	%L _L	L _L	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%	3,86	55.613	55.613	29.157	29.397	21.801	15.892	1,0	50.958	-13.506	0	0	4,72	17,79	GR
	100%		56.932	57.860	29.157	29.397	-21.085	-15.412		13.744	-50.483	0	0	17,48	4,76	
Trave 2-3	0%	4,40	58.165	56.932	26.069	25.789	24.136	17.636	1,0	50.205	-8.153	0	0	4,79	29,48	GR
	100%		56.540	56.540	26.069	25.789	-24.854	-18.117		7.953	-50.644	0	0	30,23	4,75	
Piano Terra																
Trave 4-5	0%	3,98	55.623	55.623	28.280	28.491	20.010	15.039	1,0	48.290	-13.452	0	0	4,98	17,86	GR
	100%		56.932	57.770	28.280	28.491	-19.627	-14.791		13.489	-48.118	0	0	17,81	4,99	
Trave 5-6	0%	4,40	58.008	56.932	26.023	25.779	21.777	16.404	1,0	47.800	-9.374	0	0	5,03	25,64	GR
	100%		56.494	56.494	26.023	25.779	-22.496	-16.885		9.138	-48.274	0	0	26,30	4,98	
Piano Terra																
Trave 1-4	0%	2,69	57.050	57.050	42.412	42.412	8.397	6.206	1,0	50.809	-36.206	0	0	4,72	6,63	GR
	100%		57.066	57.066	42.412	42.412	-6.353	-5.122		37.290	-48.765	0	0	6,44	4,92	
Piano Terra																
Trave 2-5	0%	2,70	40.051	40.051	29.668	29.668	5.365	4.374	1,0	35.032	-25.294	0	0	6,94	9,61	GR
	100%		40.051	40.051	29.668	29.668	-5.365	-4.374		25.294	-35.033	0	0	9,61	6,94	
Piano Terra																
Trave 3-6	0%	2,70	57.033	57.033	42.247	42.247	7.220	5.562	1,0	49.467	-36.685	0	0	4,85	6,54	GR
	100%		57.033	57.033	42.247	42.247	-7.220	-5.562		36.685	-49.467	0	0	6,54	4,85	

LEGENDA:

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

Travi (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio

Id _{Tr}	%L _L	L _L	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]			

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	Lato 1				Lato 2			
											φ _{ve}	φ _{vi}	φ _w	L	n _{re}	n _r	φ	φ
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]			[m]	[m]	[m]	[cm]	g		[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1																		
Piano Terra	18.668	5.737	-16.650	4,95	50.89 2	50.67 4	46.621	825.435	1,59	NO	16	-	8	30	1	0	12	12
Pilastrata: Pilastrata 2																		
Piano Terra	62.205	-4.378	16.222	5,68	55.83 0	55.43 9	74.509	825.435	1,52	NO	16	-	8	30	1	0	12	12
Pilastrata: Pilastrata 3																		
Piano Terra	19.611	14.828	11.862	4,16	50.99 9	50.77 3	50.689	825.435	1,59	NO	16	-	8	30	1	0	12	12
Pilastrata: Pilastrata 4																		
Piano Terra	15.785	-5.659	-16.148	5,15	50.56 1	50.35 2	43.457	825.435	1,59	NO	16	-	8	30	1	0	12	12
Pilastrata: Pilastrata 5																		
Piano Terra	56.873	4.413	15.658	5,92	55.22 7	54.85 8	69.366	825.435	1,53	NO	16	-	8	30	1	0	12	12
Pilastrata: Pilastrata 6																		
Piano Terra	25.744	12.871	-71	4,02	51.69 4	51.45 4	47.121	825.435	1,00	NO	16	-	8	30	1	0	12	12

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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} Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Rd,X}
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_r, 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
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y				
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1															
Piano Terra	46.283	45.990	3,84	177650	177650	260613	260613	0	0	0	0	-	0,1117	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 2															
Piano Terra	51.983	51.397	3,48	180979	180979	260613	260613	0	0	0	0	-	0,1117	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 3															
Piano Terra	42.084	41.798	4,23	177879	177879	244020	244020	0	0	0	0	-	0,1047	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 4															
Piano Terra	45.771	45.496	3,88	177448	177448	260613	260613	0	0	0	0	-	0,1117	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 5															
Piano Terra	51.034	50.508	3,54	180627	180627	260613	260613	0	0	0	0	-	0,1117	9	NO
Pilastrata: Pilastrata 6															
Piano Terra	41.522	41.259	4,28	177827	177827	260613	260613	0	0	0	0	-	0,1117	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 per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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.
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}	n _r	φ	L	n _{re}	n _r	φ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m]	[m]	[m]	[cm]			[m]	[cm]			[m]
Pilastrata: Pilastrata 1																				
Piano Terra	19.962	5.214	-15.001	8,16	59.254	59.123	44.818	1.238,152	1,65	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 2																				
Piano Terra	62.774	-3.774	13.984	10,05	64.151	63.899	73.263	1.238,152	1,60	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 3																				
Piano Terra	21.334	13.055	11.370	6,73	59.415	59.285	48.965	1.238,152	1,65	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 4																				
Piano Terra	17.069	-5.135	-14.541	8,53	58.918	58.799	41.692	1.238,152	1,65	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 5																				
Piano Terra	57.435	3.810	13.512	10,49	63.545	63.313	68.087	1.238,152	1,60	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12
Pilastrata: Pilastrata 6																				
Piano Terra	17.650	-12.938	10.284	7,25	58.988	58.867	45.389	1.238,152	1,65	16	12	8	30	1	0	12	30	1	1	12

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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,Xr}	
M_{Ed,Y}	
M_{Rd,Xr}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Rd,Y}	
φ_{ve}, φ_{vi}, φ_w	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_{re}, n_r, φ	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 _{rd}		V _j		V _{Rd,s}	A _{sw}	S _{Asw}
				X	Y	X	Y	X	Y	X	Y			
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1														
Piano Terra	9.677	11.412	23,35	266475	266475	280976	280976	0	0	0	0	-	0,1117	9
Pilastrata: Pilastrata 2														
Piano Terra	7.731	10.485	25,89	271469	271469	280976	280976	0	0	0	0	-	0,1117	9
Pilastrata: Pilastrata 3														
Piano Terra	9.433	10.276	25,97	266818	266818	280623	280623	0	0	0	0	-	0,1047	9
Pilastrata: Pilastrata 4														
Piano Terra	9.628	10.795	24,66	266172	266172	280976	280976	0	0	0	0	-	0,1117	9
Pilastrata: Pilastrata 5														
Piano Terra	7.925	10.080	26,88	270941	270941	280976	280976	0	0	0	0	-	0,1117	9
Pilastrata: Pilastrata 6														
Piano Terra	9.277	9.315	28,64	266741	266741	280976	280976	0	0	0	0	-	0,1117	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 per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{rd}	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 _{mr}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	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	1,880	14,94	34.478	-1.725	6.978	7,95	SI	RAR	12,803	360,00	34.478	-1.725	6.978	28,12	SI
	QPR	1,452	11,21	26.858	-1.506	5.210	7,72	SI								
Pilastrata: Pilastrata 2																

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}	Sollecitazioni di progetto.
M_{Ed,2}	
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													
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	Verificat o
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	28.090	-1.532	5.292	0,95	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	26.858	-1.506	5.210	0,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	59.320	-511	1.619	-0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	59.320	-511	1.619	-0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	31.716	-1.338	-8.130	1,39	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	30.390	-1.322	-7.975	1,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	24.744	1.435	5.025	0,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	23.950	1.410	5.006	0,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	53.938	987	1.368	-0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	53.938	987	1.368	-0,10	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	27.597	1.232	-6.994	1,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	26.765	1.216	-6.942	1,21	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

pag.34

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 _{em}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		

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%	2,60	X	54.825	-54.825	1,1	45.990	45.990	0	0	3,86	GR
			Y	55.195	-55.195		46.283	46.283	0	0	3,84	
	100%	X	53.878	-53.878	45.990	45.990	0	0	3,86			
		Y	54.202	-54.202	46.283	46.283	0	0	3,84			
Pilastrata: Pilastrata 2												
Piano Terra	0%	2,60	X	61.195	-61.195	1,1	51.397	51.397	0	0	3,52	GR
			Y	61.921	-61.921		51.983	51.983	0	0	3,48	
	100%	X	60.288	-60.288	51.397	51.397	0	0	3,52			
		Y	60.947	-60.947	51.983	51.983	0	0	3,48			
Pilastrata: Pilastrata 3												
Piano Terra	0%	2,90	X	55.620	-55.620	1,1	41.798	41.798	0	0	4,26	GR
			Y	56.023	-56.023		42.084	42.084	0	0	4,23	
	100%	X	54.575	-54.575	41.798	41.798	0	0	4,26			
		Y	54.926	-54.926	42.084	42.084	0	0	4,23			
Pilastrata: Pilastrata 4												
Piano Terra	0%	2,60	X	54.245	-54.245	1,1	45.496	45.496	0	0	3,90	GR
			Y	54.590	-54.590		45.771	45.771	0	0	3,88	
	100%	X	53.291	-53.291	45.496	45.496	0	0	3,90			
		Y	53.595	-53.595	45.771	45.771	0	0	3,88			
Pilastrata: Pilastrata 5												
Piano Terra	0%	2,60	X	60.150	-60.150	1,1	50.508	50.508	0	0	3,58	GR
			Y	60.799	-60.799		51.034	51.034	0	0	3,54	
	100%	X	59.232	-59.232	50.508	50.508	0	0	3,58			
		Y	59.827	-59.827	51.034	51.034	0	0	3,54			
Pilastrata: Pilastrata 6												
Piano Terra	0%	2,90	X	54.912	-54.912	1,1	41.259	41.259	0	0	4,31	GR
			Y	55.282	-55.282		41.522	41.522	0	0	4,28	
	100%	X	53.861	-53.861	41.259	41.259	0	0	4,31			
		Y	54.185	-54.185	41.522	41.522	0	0	4,28			

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
%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.
L_{Lt}	Lunghezza libera d'inflessione.
Dir	Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.
γ_{Rd}	Coefficiente di sovrarresistenza.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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.

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA		
a)	la configurazione in pianta è compatta e approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali, in relazione alla distribuzione di masse e rigidezze;	SI
b)	il rapporto tra i lati di un rettangolo in cui l'edificio risulta inscritto è inferiore a 4;	SI
c)	nessuna dimensione di eventuali rientri o sporgenze supera il 25 % della dimensione totale della costruzione nella corrispondente direzione;	SI
d)	i solai possono essere considerati infinitamente rigidi nel loro piano rispetto agli elementi verticali e sufficientemente resistenti;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		
e)	tutti i sistemi resistenti verticali dell'edificio (quali telai e pareti) si estendono per tutta l'altezza dell'edificio;	SI
f)	massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla cima dell'edificio; ... [omissis][da calcolo]	SI
g)	il rapporto tra resistenza effettiva e resistenza richiesta dal calcolo nelle strutture intelaiate progettate in Classe di Duttilità Bassa non è significativamente diverso per piani diversi; ... [omissis][da calcolo]	SI
h)	eventuali restringimenti della sezione orizzontale dell'edificio avvengono in modo graduale da un piano al successivo; ... [omissis]	SI
La struttura è regolare in altezza.		

Piani - Verifiche Regolarità

Id _{Piano}	Q _{Lv}	H _{Lv}	R _{dtmp}	I _{Rtmp}	M _{SLU}	X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s ² /m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra	0,00	3,00	NO	NO	24.712	42.928	44.742	253.471	255.613	70.383	61.674

LEGENDA:

Id_{Piano}	Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
R_{dtmp}	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.
I_{Rtmp}	Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] =

M_{SLU}	Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.
K_{SLU}	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
R_{eff}	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
R_{ric}	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
(*)	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".

PIANI - EFFETTI DEL SECONDO ORDINE (Elevazione)

Piani - Effetti del secondo ordine										
IdPiano	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 Terra	0,00	3,00	1,2346	1,1845	242.426	242.426	52.997	52.997	1,8824 E-02	1,8061 E-02

LEGENDA:

IdPiano	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									
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{amm,SLO}	δ _{d,SLO}	X	Y	Δδ _{SLO}	C _{Ig} Temp	Note
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Terra	0,00	3,00	1,0000	0,1691	0,1858	0,8309	0,8142	R	Verificato

LEGENDA:

IdPiano	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}Temp	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttilli.

PIANI - VERIFICHE AGLI SPOSTAMENTI

Piani - Verifiche								
IdPiano	Q _{Lv}	H _{Lv}	δ _{d,X}	δ _{d,Y}	C _{Ig} Temp	δ _{lim}	δ _{lim} - δ _{d,X}	δ _{lim} - δ _{d,Y}
	[m]	[m]	[cm]	[cm]		[cm]	[cm]	[cm]
Piano Terra	0,00	3,00	0,2218	0,2438	R	1,5000	1,2782	1,2562
								Verificato

LEGENDA:

IdPiano	Identificativo del livello o piano.
Q_{Lv}	Quota del livello o piano.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
C_{Ig}Temp	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttilli.
δ_{lim}	Valore limite dello spostamento differenziale indicato dalla normativa.
δ_{d,X}, δ_{d,Y}	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU							
Idcmp	%L _{Lr}	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 1.1							
Travetto 1-2	0%	3	-	1,54	1,54	NS	-
	12,5%	24	-	1,54	1,54	NS	-
	37,5%	59	-	1,54	1,54	NS	-
	50%	114	-	1,54	1,54	96,21	-
	75%	184	-	1,54	1,54	59,61	-
	87,5%	270	-	1,54	1,54	40,62	-
	100%	371	-	1,54	1,54	29,56	-
	100%	491	-	1,54	1,54	22,34	-
	100%	526	-	1,54	1,54	20,85	-
	100%	526	-	1,54	1,54	20,85	-
Travetto 2-3	0%	2.618	1.915	1,54	1,01	5,31	8,60
	12,5%	301	3.408	1,54	1,01	42,95	4,83
	25%	-	4.385	1,54	1,01	-	3,75
	37,5%	-	4.853	0,00	1,01	-	1,84
	50%	-	4.897	0,00	1,01	-	1,82
	75%	-	4.861	0,00	1,01	-	1,84
	87,5%	-	4.424	0,00	1,01	-	2,02
	100%	-	3.466	1,54	1,01	-	4,75
	100%	2.618	2.001	1,54	1,01	5,31	8,23
	100%	2.618	2.001	1,54	1,01	5,31	8,23
Travetto 3-4	0%	133	-	1,54	0,00	79,56	-
	25%	100	-	1,54	0,00	NS	-
	37,5%	114	-	1,54	0,00	92,82	-
	62,5%	87	-	1,54	0,00	NS	-
	87,5%	61	-	1,54	0,00	NS	-
	100%	43	-	1,54	0,00	NS	-
	100%	24	-	1,54	0,00	NS	-
	100%	13	-	1,54	0,00	NS	-
	100%	13	-	1,54	0,00	NS	-
	100%	13	-	1,54	0,00	NS	-

Solai (CA) - Verifiche allo SLU							
Id _{Cmp}	%L _L	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]		
	100%	4	-	1,54	0,00	NS	-

LEGENDA:

- %L_L** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_L), 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 _L	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%	-	-	-	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	-	-330	-	NS	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	-	-659	-	70,2	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50%	-	-989	-	46,7	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75%	-	-1.318	-	35,1	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-1.649	-	28,0	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-1.975	-	23,4	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-2.306	-	20,0	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-2.634	-	17,5	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Travetto 2-3	0%	6.363	-	8,93	-	56808	56808	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	12,5 %	4.846	-	3,32	-	16109	16109	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25%	3.324	-	4,85	-	16109	16109	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	1.806	-	6,54	-	11820	11820	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	50%	286	-51	41,3	NS	11820	11820	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	75%	-	-1.571	-	7,52	11820	11820	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	-	-3.090	-	3,83	11820	11820	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-4.608	-	3,50	16109	16109	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-6.130	-	9,27	56808	56808	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
Travetto 3-4	0%	1.315	-	35,1	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	25%	1.151	-	40,2	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	37,5 %	986	-	46,9	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	62,5 %	821	-	56,3	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	87,5 %	656	-	70,5	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	493	-	93,8	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	328	-	NS	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	164	-	NS	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000
	100 %	-	-	-	-	46274	46274	0	0	0	0	0	0	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000

LEGENDA:

- Id_{Cmp}** Identificativo della campata.
- %L_L** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_L), 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(-)}".

Solai (CA) - Verifiche a taglio allo SLU																	
Id _{cmp}	$\frac{V_{Ed,Y}^{(+)}}{I}$	$V_{Ed,Y}^{(+)}$	$V_{Ed,Y}^{(-)}$	$CS^{(+)}$	$CS^{(-)}$	$V_{Rd}^{(+)}$	$V_{Rd}^{(-)}$	$V_{Rsd,s}^{(+)}$	$V_{Rsd,s}^{(-)}$	$N_{Ed}^{(+)}$	$N_{Ed}^{(-)}$	$V_{Rsd,p}^{(+)}$	$V_{Rsd,p}^{(-)}$	$A_s^{(+)}$	$A_s^{(-)}$	$A_{sw,p}^{(+)}$	$A_{sw,p}^{(-)}$
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm²/cm]
$V_{Rsd,p}^{(-)}$	Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "V _{Ed,Y} ⁽⁺⁾ " e "V _{Ed,Y} ⁽⁻⁾ ".																
$A_s^{(+)}$																	
$A_s^{(-)}$																	
$A_{sw,p}^{(+)}$																	
$A_{sw,p}^{(-)}$																	

Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																
Compressione calcestruzzo									Trazione acciaio							
%LLI	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
Tp _{mf}	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[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=0,00 cm												
0%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								
37,5%	RAR	0,006	14,94	-	20	-	NS	SI	RAR	0,066	360,00	-	20	-	NS	SI
	QPR	0,006	11,21	-	20	-	NS	SI								
75%	RAR	0,023	14,94	-	82	-	NS	SI	RAR	0,271	360,00	-	82	-	NS	SI
	QPR	0,023	11,21	-	82	-	NS	SI								
100%	RAR	0,051	14,94	-	184	-	NS	SI	RAR	0,608	360,00	-	184	-	NS	SI
	QPR	0,051	11,21	-	184	-	NS	SI								
100%	RAR	0,090	14,94	-	326	-	NS	SI	RAR	1,078	360,00	-	326	-	NS	SI
	QPR	0,090	11,21	-	326	-	NS	SI								
Campata : Travetto 2-3				FRC=0,02 cm												
0%	RAR	0,140	14,94	-	-461	-	NS	SI	RAR	3,548	360,00	-	-461	-	NS	SI
	QPR	0,140	11,21	-	-461	-	79,86	SI								
25%	RAR	0,815	14,94	-	-2.678	-	18,33	SI	RAR	20,609	360,00	-	-2.678	-	17,47	SI
	QPR	0,815	11,21	-	-2.678	-	13,75	SI								
50%	RAR	1,132	14,94	-	-3.437	-	13,20	SI	RAR	26,796	360,00	-	-3.437	-	13,44	SI
	QPR	1,132	11,21	-	-3.437	-	9,90	SI								
87,5%	RAR	0,900	14,94	-	-2.734	-	16,59	SI	RAR	21,315	360,00	-	-2.734	-	16,89	SI
	QPR	0,900	11,21	-	-2.734	-	12,45	SI								
100%	RAR	0,174	14,94	-	-572	-	85,82	SI	RAR	4,402	360,00	-	-572	-	81,78	SI
	QPR	0,174	11,21	-	-572	-	64,37	SI								
Campata : Travetto 3-4				FRC=0,00 cm												
0%	RAR	0,024	14,94	-	82	-	NS	SI	RAR	0,277	360,00	-	82	-	NS	SI
	QPR	0,024	11,21	-	82	-	NS	SI								
37,5%	RAR	0,013	14,94	-	46	-	NS	SI	RAR	0,155	360,00	-	46	-	NS	SI
	QPR	0,013	11,21	-	46	-	NS	SI								
87,5%	RAR	0,006	14,94	-	20	-	NS	SI	RAR	0,067	360,00	-	20	-	NS	SI
	QPR	0,006	11,21	-	20	-	NS	SI								
100%	RAR	0,001	14,94	-	5	-	NS	SI	RAR	0,017	360,00	-	5	-	NS	SI
	QPR	0,001	11,21	-	5	-	NS	SI								
100%	RAR	0,000	14,94	-	-	-	-	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,000	11,21	-	-	-	-	SI								

LEGENDA:

%L _I	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _I), 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 (RAR).
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 _{Lr}	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]		o
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1					
Campata Travetto 1-2				FRC=0,00 cm				AA= PCA					
0%	FRQ	-	-	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-	5	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	5	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	20	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	20	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-	46	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	46	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-	82	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	82	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	127	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	127	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	184	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	184	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

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	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
100%	FRQ	-	250	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	250	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	326	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	326	-	0,09	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Campata Travetto 2-3		FRC=0,02 cm						AA= PCA					
0%	FRQ	-	-461	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-461	-	0,27	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-	-1.752	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.752	-	1,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-	-2.678	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.678	-	1,56	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	-3.241	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.241	-	1,92	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	-	-3.437	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.437	-	2,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	-	-3.268	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-3.268	-	1,94	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	-2.734	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-2.734	-	1,62	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-1.835	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-1.835	-	1,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-572	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-572	-	0,33	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Campata Travetto 3-4		FRC=0,00 cm						AA= PCA					
0%	FRQ	-	82	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	82	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	-	62	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	62	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-	46	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	46	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-	32	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	32	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-	20	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	20	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	12	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	12	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	5	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	5	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	1	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	1	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-	-	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-	-	-	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] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente 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 (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
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) - 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%	24.053	6.435	38.638	21.064	13,13	13,13	NS	0,04	31,11	0,04	NO
	12,5%	43.438	11.486	19.253	9.270	13,13	13,13	57,30	0,04	69,41	0,04	NO
	25%	50.637	14.260	12.054	1.267	13,13	13,13	46,46	0,04	NS	0,04	NO
	37,5%	48.451	16.523	-	-	13,13	13,13	40,02	0,04	-	VNR	NO
	50%	48.451	16.607	-	-	13,13	13,13	39,81	0,04	-	VNR	NO
	62,5%	38.638	14.112	-	-	13,13	13,13	46,43	0,04	-	VNR	NO
	75%	19.253	10.997	43.438	2.005	13,13	13,13	58,51	0,04	NS	0,04	NO
	87,5%	19.253	9.272	43.438	10.289	13,13	13,13	69,40	0,04	63,97	0,04	NO
	100%	12.054	6.843	50.637	20.599	13,13	23,18	93,40	0,04	55,31	0,07	NO
Trave 2-3	0%	25.391	628	49.986	30.320	10,05	23,18	NS	0,05	28,23	0,10	NO
	12,5%	34.985	7.656	40.391	12.148	10,05	10,05	50,03	0,05	31,73	0,05	NO
	25%	34.985	12.829	23.946	14	10,05	10,05	29,86	0,05	NS	0,05	NO
	37,5%	51.430	18.927	-	-	10,05	10,05	20,64	0,05	-	VNR	NO
	50%	59.208	23.217	-	-	10,05	10,05	16,98	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	59.208	23.254	-	-	10,05	10,05	16,95	0,05	-	VNR	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
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]	[cm ²]	[cm ²]					
	75%	49.986	19.529	-	-	10,05	10,05	19,97	0,05	-	VNR	NO
	87,5%	40.391	15.056	34.985	6.921	10,05	10,05	25,61	0,05	55,34	0,05	NO
	100%	40.391	8.549	34.985	21.125	10,05	10,05	45,09	0,05	18,13	0,05	NO
Fondazione												
Travata: Trave 4-5												
Trave 4-5	0%	-	-	18.447	15.723	5,65	5,65	-	VNR	6,51	0,09	NO
	12,5%	29.527	3.659	4.211	3.841	5,65	5,65	28,63	0,09	25,86	0,08	NO
	25%	33.071	7.425	-	-	5,65	5,65	14,21	0,09	-	VNR	NO
	37,5%	26.137	9.697	-	-	5,65	5,65	10,73	0,09	-	VNR	NO
	50%	26.137	9.722	-	-	5,65	5,65	10,70	0,09	-	VNR	NO
	62,5%	26.137	7.544	-	-	5,65	5,65	13,79	0,09	-	VNR	NO
	75%	4.211	4.252	29.527	598	5,65	5,65	23,36	0,08	NS	0,09	NO
	87,5%	666	1.786	33.071	7.728	5,65	5,65	55,20	0,08	13,65	0,09	NO
	100%	-	-	33.071	18.973	5,65	5,65	-	VNR	5,56	0,09	NO
Fondazione												
Travata: Trave 5-6												
Trave 5-6	0%	-	-	29.675	24.854	5,65	5,65	-	VNR	4,22	0,09	NO
	12,5%	12.345	526	24.223	9.067	5,65	5,65	NS	0,09	11,43	0,09	NO
	25%	17.077	3.557	19.491	684	5,65	5,65	28,70	0,09	NS	0,09	NO
	37,5%	29.675	7.037	-	-	5,65	5,65	14,89	0,09	-	VNR	NO
	50%	29.675	9.068	-	-	5,65	5,65	11,55	0,09	-	VNR	NO
	62,5%	29.675	9.653	-	-	5,65	5,65	10,85	0,09	-	VNR	NO
	75%	24.223	8.716	-	-	5,65	5,65	11,89	0,09	-	VNR	NO
	87,5%	19.491	6.597	17.077	2.358	5,65	5,65	15,55	0,09	43,30	0,09	NO
	100%	19.491	2.352	17.077	12.879	5,65	5,65	43,62	0,09	7,93	0,09	NO
Fondazione												
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	5.875	7.520	15.669	15.165	13,13	13,13	84,50	0,04	42,29	0,04	NO
	12,5%	5.875	9.156	15.669	7.865	13,13	13,13	69,40	0,04	81,55	0,04	NO
	25%	8.508	9.460	13.036	2.272	13,13	13,13	67,34	0,04	NS	0,04	NO
	37,5%	18.706	8.838	-	-	13,13	13,13	72,78	0,04	-	VNR	NO
	50%	18.706	9.475	-	-	13,13	13,13	67,89	0,04	-	VNR	NO
	62,5%	15.669	9.580	5.875	480	13,13	13,13	66,95	0,04	NS	0,04	NO
	75%	15.669	10.338	5.875	5.077	13,13	13,13	62,04	0,04	NS	0,04	NO
	87,5%	15.669	9.363	5.875	9.820	13,13	13,13	68,50	0,04	64,71	0,04	NO
	100%	13.036	7.337	8.508	15.178	13,13	13,13	87,20	0,04	41,97	0,04	NO
Fondazione												
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	22.357	12.691	19.961	23.752	11,59	11,59	44,93	0,04	23,93	0,05	NO
	12,5%	22.357	16.611	19.961	11.746	11,59	11,59	34,33	0,04	48,39	0,05	NO
	25%	22.357	17.436	19.961	1.949	11,59	11,59	32,70	0,04	NS	0,05	NO
	37,5%	36.135	17.916	-	-	11,59	11,59	32,23	0,04	-	VNR	NO
	50%	36.135	19.092	-	-	11,59	11,59	30,25	0,04	-	VNR	NO
	62,5%	36.135	16.784	-	-	11,59	11,59	34,41	0,04	-	VNR	NO
	75%	19.961	15.594	22.339	2.684	11,59	11,59	36,48	0,04	NS	0,05	NO
	87,5%	19.961	14.565	22.339	11.971	11,59	11,59	39,06	0,04	47,62	0,05	NO
	100%	19.961	11.270	22.339	22.341	11,59	11,59	50,48	0,04	25,52	0,05	NO
Fondazione												
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	11.881	10.068	20.928	18.146	10,05	10,05	36,98	0,05	20,75	0,05	NO
	12,5%	11.881	11.693	17.615	9.839	10,05	10,05	31,84	0,05	38,11	0,05	NO
	25%	15.194	11.874	17.615	3.274	10,05	10,05	31,49	0,05	NS	0,05	NO
	37,5%	28.450	10.514	-	-	10,05	10,05	36,14	0,05	-	VNR	NO
	50%	28.450	11.299	-	-	10,05	10,05	33,63	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	20.928	10.931	11.881	63	10,05	10,05	34,44	0,05	NS	0,05	NO
	75%	20.928	11.805	11.881	5.676	10,05	10,05	31,89	0,05	65,60	0,05	NO
	87,5%	17.615	10.506	15.194	11.717	10,05	10,05	35,69	0,05	31,91	0,05	NO
	100%	17.615	7.720	15.194	18.828	10,05	10,05	48,57	0,05	19,86	0,05	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), 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 _L	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{rd}	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]	
Fondazione															
Travata: Trave 1-2-3															
Trave 1-2	0%	+	-	-	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-37.281	27,06	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-27.072	37,27	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	1.292	NS	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-17.847	56,53	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	3.982	NS	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-10.184	90,78	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	8.599	NS	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.767	NS	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.224	69,91	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO

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

Id _{Tr}	%L _L	+/-	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]	[N]	[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Trave 2-3		-	-2.497	NS	1.382.307	924.531	25.582	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	18.087	55,78	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-439	NS	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	23.240	43,41	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	28.706	35,15	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.382.307	1.008.962	25.582	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	0%	+	-	-	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-46.704	16,46	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-33.905	22,68	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	-	-	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-22.674	28,68	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	396	NS	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-14.238	45,67	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	4.215	NS	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.865	82,67	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	9.457	68,75	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	-	-3.062	NS	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO	
75%	+	17.678	36,78	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO	
	-	-306	NS	1.054.620	650.180	30.774	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO	
87,5%	+	28.432	27,04	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
100%	+	41.035	18,74	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
	-	-	-	1.054.620	768.916	30.774	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO	
Fondazione															
Trave 4-5															
Trave 4-5	0%	+	-	-	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-34.270	13,23	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-20.348	22,28	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	-	-	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-10.111	31,04	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	744	NS	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.738	83,97	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	3.745	83,81	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-901	NS	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	7.509	41,80	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	12.519	25,07	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.707	313.870	14.195	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	20.704	21,90	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	30.997	14,63	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.707	453.368	14.195	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 5-6															
Trave 5-6	0%	+	-	-	506.807	453.368	14.896	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-39.708	11,42	506.807	453.368	14.896	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.990	13,08	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	-	-	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.345	25,42	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	-	-	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.060	51,79	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	427	NS	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.271	95,96	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	2.063	NS	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.883	NS	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	6.346	49,46	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-501	NS	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	16.612	18,89	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.807	313.870	14.896	0	0	0	2,50	0,0773	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	32.924	13,77	506.807	453.368	14.896	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	506.807	453.368	14.896	0	0	0	2,50	0,1117	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Trave 1-4															
Trave 1-4	0%	+	-	-	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-26.759	37,20	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-20.230	49,21	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	3.661	NS	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-16.928	58,81	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	7.900	NS	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-13.238	75,20	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	11.040	90,17	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-9.158	NS	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	13.847	71,89	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-5.424	NS	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	15.737	63,26	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.417	NS	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	17.394	57,23	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	21.991	45,27	1.379.878	995.484	8.552	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.3										

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

Id _{Tr}	%L _{Lt}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Ed}	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 2-5	0%	+	-	-	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-45.192	12,23	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-32.295	17,11	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	1.734	NS	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-25.781	21,43	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	9.151	60,38	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.349	28,56	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	15.543	35,55	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-12.991	42,53	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	21.021	26,29	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.671	82,83	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	25.596	21,59	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-263	NS	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	30.784	17,95	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	39.780	13,89	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	552.547	1.010.114	16.658	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
Fondazione															
Travata: Trave 3-6															
Trave 3-6	0%	+	-	-	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-30.043	23,12	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	-	-	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-23.313	29,79	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	25%	+	4.673	NS	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-19.869	34,96	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	9.449	73,50	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-15.784	44,00	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	50%	+	13.144	57,73	1.051.794	758.833	13.020	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
		-	-11.084	68,46	1.051.794	758.833	13.020	0	0	0	2,50	0,0914	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	16.680	41,64	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-6.568	NS	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	75%	+	19.219	36,14	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-1.301	NS	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	22.456	30,93	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	29.423	23,60	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	0,0000	0,0000	NO
		-	-	-	1.051.794	694.529	13.020	0	0	0	2,50	0,0838	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 _{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.
+/-	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
CS	Coefficiente di sicurezza [NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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 _{Ed}	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 _{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 _r	
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm²]	[cm²]						
Fondazione													
Travata: Trave 1-2-3													
Trave 1-2	0%	25.147	4.376	37.544	19.006	13,13	13,13	NS	0,04	39,53	0,04	NO	
	12,5%	41.656	9.935	21.035	7.719	13,13	13,13	75,88	0,04	96,04	0,04	NO	
	25%	47.782	13.106	14.909	112	13,13	13,13	57,81	0,04	NS	0,04	NO	
	37,5%	47.782	14.565	-	-	13,13	13,13	52,02	0,04	-	VNR	NO	
	50%	45.569	14.943	-	-	13,13	13,13	50,61	0,04	-	VNR	NO	
	62,5%	37.544	13.194	-	-	13,13	13,13	56,95	0,04	-	VNR	NO	
	75%	21.035	10.025	41.656	1.033	13,13	13,13	73,95	0,04	NS	0,04	NO	
	87,5%	21.035	7.812	41.656	8.830	13,13	13,13	94,90	0,04	85,38	0,04	NO	
100%	14.909	4.797	47.782	18.552	13,13	23,18	NS	0,04	70,41	0,06	NO		
Trave 2-3	0%	-	-	48.173	28.024	10,05	23,18	-	VNR	35,14	0,09	NO	
	12,5%	35.395	6.188	39.982	10.680	10,05	10,05	71,15	0,05	41,42	0,05	NO	
	25%	35.395	11.883	-	-	10,05	10,05	37,05	0,05	-	VNR	NO	
	37,5%	49.424	17.877	-	-	10,05	10,05	24,99	0,05	-	VNR	NO	
	50%	53.256	21.005	-	-	10,05	10,05	21,35	0,05	-	VNR	NO	
	62,5%	53.256	20.354	-	-	10,05	10,05	22,03	0,05	-	VNR	NO	
	75%	48.173	18.202	-	-	10,05	10,05	24,51	0,05	-	VNR	NO	
	87,5%	39.982	13.423	35.395	5.290	10,05	10,05	32,96	0,05	83,22	0,05	NO	
	100%	39.982	6.347	35.395	18.924	10,05	10,05	69,70	0,05	23,26	0,05	NO	
Fondazione													
Travata: Trave 4-5													
Trave 4-5	0%	-	-	18.217	14.619	5,65	5,65	-	VNR	8,12	0,08	NO	
	12,5%	27.647	3.098	6.091	3.279	5,65	5,65	38,95	0,08	35,39	0,08	NO	
	25%	30.668	6.959	-	-	5,65	5,65	17,43	0,08	-	VNR	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{Li} [%]	N _{Ed,s} [N]	M _{Ed,3,s} [N-m]	N _{Ed,i} [N]	M _{Ed,3,i} [N-m]	A _{s,s} [cm²]	A _{s,i} [cm²]	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	37,5%	25.590	8.906	-	-	5,65	5,65	13,50	0,08	-	VNR	NO
	50%	25.590	8.770	-	-	5,65	5,65	13,71	0,08	-	VNR	NO
	62,5%	18.217	6.803	-	-	5,65	5,65	17,44	0,08	-	VNR	NO
	75%	6.091	3.892	27.647	233	5,65	5,65	29,81	0,08	NS	0,08	NO
	87,5%	3.070	1.075	30.668	7.020	5,65	5,65	NS	0,08	17,28	0,08	NO
	100%	-	-	30.668	17.700	5,65	5,65	-	VNR	6,85	0,08	NO
Fondazione												
Travata: Trave 5-6												
Trave 5-6	0%	-	-	23.351	22.564	5,65	5,65	-	VNR	5,31	0,08	NO
	12,5%	-	-	23.351	8.351	5,65	5,65	-	VNR	14,34	0,08	NO
	25%	17.258	3.241	19.310	369	5,65	5,65	36,54	0,08	NS	0,08	NO
	37,5%	24.105	6.244	-	-	5,65	5,65	19,20	0,08	-	VNR	NO
	50%	25.933	8.192	-	-	5,65	5,65	14,68	0,08	-	VNR	NO
	62,5%	25.933	8.936	-	-	5,65	5,65	13,46	0,08	-	VNR	NO
	75%	23.351	8.190	-	-	5,65	5,65	14,62	0,08	-	VNR	NO
	87,5%	19.310	5.930	17.258	1.685	5,65	5,65	20,05	0,08	70,28	0,08	NO
	100%	19.310	1.224	17.258	11.735	5,65	5,65	97,11	0,08	10,09	0,08	NO
Fondazione												
Travata: Trave 1-4												
Trave 1-4	0%	6.606	5.775	14.937	13.420	13,13	13,13	NS	0,04	54,97	0,04	NO
	12,5%	6.606	7.846	14.937	6.555	13,13	13,13	93,38	0,04	NS	0,04	NO
	25%	8.853	8.558	12.691	1.371	13,13	13,13	85,77	0,04	NS	0,04	NO
	37,5%	8.853	7.569	-	-	13,13	13,13	96,98	0,04	-	VNR	NO
	50%	15.428	7.698	-	-	13,13	13,13	95,87	0,04	-	VNR	NO
	62,5%	14.937	8.819	-	-	13,13	13,13	83,65	0,04	-	VNR	NO
	75%	14.937	9.163	6.606	3.899	13,13	13,13	80,51	0,04	NS	0,04	NO
	87,5%	14.937	7.893	6.606	8.346	13,13	13,13	93,47	0,04	87,78	0,04	NO
	100%	12.691	5.603	8.853	13.446	13,13	13,13	NS	0,04	54,59	0,04	NO
Fondazione												
Travata: Trave 2-5												
Trave 2-5	0%	22.179	9.960	20.139	21.021	11,59	11,59	65,85	0,04	31,04	0,05	NO
	12,5%	22.179	14.486	20.139	9.621	11,59	11,59	45,28	0,04	67,82	0,05	NO
	25%	22.165	15.980	20.139	496	11,59	11,59	41,04	0,04	NS	0,05	NO
	37,5%	22.165	14.846	-	-	11,59	11,59	44,18	0,04	-	VNR	NO
	50%	22.165	11.379	-	-	11,59	11,59	57,64	0,04	-	VNR	NO
	62,5%	20.139	13.741	-	-	11,59	11,59	47,65	0,04	-	VNR	NO
	75%	20.139	14.225	22.165	1.316	11,59	11,59	46,03	0,04	NS	0,05	NO
	87,5%	20.139	12.577	22.165	9.982	11,59	11,59	52,06	0,04	65,51	0,05	NO
	100%	20.139	8.750	22.165	19.819	11,59	11,59	74,83	0,04	32,99	0,05	NO
Fondazione												
Travata: Trave 3-6												
Trave 3-6	0%	12.544	7.981	20.265	16.059	10,05	10,05	53,83	0,05	26,98	0,05	NO
	12,5%	15.371	10.145	17.439	8.246	10,05	10,05	42,48	0,05	52,38	0,05	NO
	25%	15.371	10.757	17.439	2.157	10,05	10,05	40,06	0,05	NS	0,05	NO
	37,5%	15.371	9.342	-	-	10,05	10,05	46,13	0,05	-	VNR	NO
	50%	21.849	8.654	-	-	10,05	10,05	50,14	0,05	-	VNR	NO
	62,5%	20.265	10.122	-	-	10,05	10,05	42,80	0,05	-	VNR	NO
	75%	20.265	10.517	12.544	4.389	10,05	10,05	41,19	0,05	97,89	0,05	NO
	87,5%	17.439	8.865	15.371	10.078	10,05	10,05	48,72	0,05	42,76	0,05	NO
	100%	17.439	5.757	15.371	16.865	10,05	10,05	75,02	0,05	25,55	0,05	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 (Fondazione)

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 _{Rd} [N]	Ctgθ	
Fondazione												
Travata: Trave 1-2-3												
Trave 1-2	0%	+	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-34.823	33,32	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	12,5%	+	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-25.145	46,14	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	25%	+	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-16.417	70,68	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	37,5%	+	2.923	NS	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-9.125	NS	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	50%	+	7.527	NS	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-4.695	NS	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	62,5%	+	12.053	88,21	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-1.326	NS	2.073.460	1.063.211	25.582	0	0	0	2,50	
	75%	+	16.708	69,45	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	87,5%	+	20.680	56,11	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	100%	+	23.990	48,37	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	
	-	-	-	-	2.073.460	1.160.307	25.582	0	0	0	2,50	

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

Id _{Tr}	%L _L [%]	+/-	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
Trave 2-3	0%	+	-	-	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
		-	-38.218	23,14	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
		-	-28.566	30,95	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
	25%	+	-	-	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
		-	-20.366	36,71	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
		-	-13.154	56,84	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
	50%	+	3.319	NS	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
		-	-6.969	NS	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
	62,5%	+	8.527	87,69	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
		-	-2.134	NS	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
Fondazione Trave 4-5	75%	+	16.360	45,70	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.581.930	747.707	30.774	0	0	0	2,50
	87,5%	+	26.484	33,39	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
	100%	+	38.365	23,05	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.581.930	884.253	30.774	0	0	0	2,50
	Travata: Trave 4-5										
	0%	+	-	-	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
		-	-32.352	16,12	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
		-	-19.139	27,24	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
	25%	+	-	-	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
		-	-9.459	38,16	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
	37,5%	+	408	NS	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
		-	-3.404	NS	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
	50%	+	3.400	NS	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
		-	-556	NS	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
	62,5%	+	6.999	51,57	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
	75%	+	11.680	30,90	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.060	360.951	14.195	0	0	0	2,50
	87,5%	+	18.351	28,41	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
	100%	+	26.623	19,58	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.060	521.374	14.195	0	0	0	2,50
Fondazione											
Trave 5-6	0%	+	-	-	760.210	521.374	14.896	0	0	0	2,50
		-	-32.850	15,87	760.210	521.374	14.896	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-20.317	17,77	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	25%	+	-	-	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-11.159	32,35	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	37,5%	+	-	-	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-5.662	63,75	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	50%	+	154	NS	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-2.997	NS	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	62,5%	+	1.766	NS	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-1.587	NS	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	75%	+	5.844	61,76	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	87,5%	+	15.468	23,34	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.210	360.951	14.896	0	0	0	2,50
	100%	+	30.861	16,89	760.210	521.374	14.896	0	0	0	2,50
		-	-	-	760.210	521.374	14.896	0	0	0	2,50
Fondazione											
Trave 1-4	0%	+	-	-	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-22.661	50,52	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-18.811	60,86	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	25%	+	2.085	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-15.353	74,57	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	37,5%	+	6.282	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-11.622	98,50	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	50%	+	9.491	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-7.611	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	62,5%	+	12.369	92,55	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-3.945	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	75%	+	14.420	79,39	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-97	NS	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	87,5%	+	15.497	73,87	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-	-	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
	100%	+	17.682	64,74	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
		-	-	-	2.069.816	1.144.806	8.552	0	0	0	2,50
Fondazione											
Trave 2-5	0%	+	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-37.177	22,29	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-30.386	27,28	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	25%	+	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-23.720	34,94	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	37,5%	+	7.015	NS	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-17.215	48,15	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50

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]	
Fondazione	50%	+	13.405	61,83	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-10.854	76,36	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	62,5%	+	18.945	43,75	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-4.596	NS	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	75%	+	23.656	35,04	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	87,5%	+	27.555	30,08	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	100%	+	30.603	27,08	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
		-	-	-	828.821	1.161.631	16.658	0	0	0	2,50
	Travata: Trave 3-6										
	0%	+	-	-	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-24.757	32,26	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	12,5%	+	-	-	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-21.683	36,84	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	25%	+	2.861	NS	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-18.057	44,23	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	37,5%	+	7.588	NS	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-13.924	57,36	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	50%	+	11.358	76,83	1.577.692	872.658	13.020	0	0	0	2,50
		-	-9.299	93,84	1.577.692	872.658	13.020	0	0	0	2,50
	62,5%	+	14.965	53,37	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-4.854	NS	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	75%	+	17.704	45,11	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	87,5%	+	19.569	40,82	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
	100%	+	22.740	35,12	1.577.692	798.709	13.020	0	0	0	2,50
		-	-	-	1.577.692	798.709	13.020	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_{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.
+/-	[+] = 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_{rd}	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 _{L1}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{R1d}	Ctgθ	P _a	B _a	H _a	A _{sw}	A _{s,l}	R _r	
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm²]	[mm]	[cm²/cm]	[cm²]		
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3						
Trave 1-2	0%	2.657	6,62	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0004	4,52	NO	
	25%	2.657	6,62	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0004	4,52	NO	
	50%	2.657	6,62	314.151	61.394	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0004	4,52	NO	
	75%	2.657	6,62	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0004	4,52	NO	
	100%	2.657	9,93	314.151	114.679	26.395	2,50	2.878	357.600	181	0,0004	6,79	NO	
	Trave 2-3	0%	1.844	13,72	225.255	89.081	25.292	2,50	2.333	277.778	167	0,0003	6,79	NO
		25%	1.844	4,57	225.255	12.667	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0003	2,26	NO
		50%	1.844	4,57	225.255	12.667	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0003	2,26	NO
		75%	1.844	4,57	225.255	12.667	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0003	2,26	NO
		100%	1.844	4,57	225.255	89.081	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0003	2,26	NO
Fondazione								Travata: Trave 4-5						
Trave 4-5	0%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	25%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	50%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	75%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	100%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
Fondazione								Travata: Trave 5-6						
Trave 5-6	0%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	25%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	50%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	75%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
	100%	0	-	85.527	0	0	2,50	1.500	140.625	125	0,0000	0,00	NO	
Fondazione								Travata: Trave 1-4						
Trave 1-4	0%	11.223	1,57	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0016	4,52	NO	
	25%	11.223	1,57	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0016	4,52	NO	
	50%	11.223	1,57	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0016	4,52	NO	
	75%	11.223	1,57	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0016	4,52	NO	
	100%	11.223	1,57	314.151	114.679	17.596	2,50	2.878	357.600	181	0,0016	4,52	NO	
Fondazione								Travata: Trave 2-5						
Trave 2-5	0%	1.642	4,35	235.531	365.356	7.148	2,50	3.013	304.178	159	0,0003	2,26	NO	
	25%	1.642	4,35	235.531	365.356	7.148	2,50	3.013	304.178	159	0,0003	2,26	NO	
	50%	1.642	4,35	235.531	365.356	7.148	2,50	3.013	304.178	159	0,0003	2,26	NO	
	75%	1.642	4,35	235.531	365.356	7.148	2,50	3.013	304.178	159	0,0003	2,26	NO	
	100%	1.642	4,35	235.531	365.356	7.148	2,50	3.013	304.178	159	0,0003	2,26	NO	
Fondazione								Travata: Trave 3-6						

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU

Id _{Tr}	%L _L	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	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]	
Trave 3-6	0%	8.248	1,02	225.255	47.690	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0015	2,26	NO
	25%	8.248	1,02	225.255	47.690	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0015	2,26	NO
	50%	8.248	1,02	225.255	89.081	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0015	2,26	NO
	75%	8.248	1,02	225.255	47.690	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0015	2,26	NO
	100%	8.248	1,02	225.255	47.690	8.431	2,50	2.333	277.778	167	0,0015	2,26	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), a partire dall'estremo iniziale.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
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_r	[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							
T _{pmf}		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	0,101	14,94	34.180	-8.357	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,090	11,21	31.346	-7.315	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
25%	RAR	0,106	14,94	35.711	8.923	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,085	11,21	31.346	6.496	-	NS	SI	RAR	0,259	360,00	35.711	12.035	-	NS	SI	
50%	RAR	0,125	14,94	35.711	12.035	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,104	11,21	31.346	9.595	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
75%	RAR	0,081	14,94	34.180	5.196	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,073	11,21	31.346	4.497	-	NS	SI	RAR	0,148	360,00	35.711	-11.344	-	NS	SI	
100%	RAR	0,118	14,94	35.711	-11.344	-	NS	SI	RAR	0,148	360,00	35.711	-11.344	-	NS	SI	
	QPR	0,085	11,21	31.346	-6.878	-	NS	SI									
Trave: Trave 2-3																	
0%	RAR	0,285	14,94	43.574	-20.717	-	52,44	SI	RAR	1,456	360,00	43.574	-20.717	-	NS	SI	
	QPR	0,216	11,21	37.689	-14.846	-	51,90	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
25%	RAR	0,151	14,94	43.574	6.583	-	99,12	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,138	11,21	37.689	6.443	-	81,10	SI	RAR	1,205	360,00	43.574	16.999	-	NS	SI	
50%	RAR	0,259	14,94	43.574	16.999	-	57,65	SI	RAR	0,690	360,00	43.574	13.407	-	NS	SI	
	QPR	0,219	11,21	37.689	14.162	-	51,27	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
75%	RAR	0,222	14,94	43.574	13.407	-	67,37	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,181	11,21	37.689	10.558	-	61,90	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
100%	RAR	0,152	14,94	41.015	-7.182	-	98,20	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
	QPR	0,137	11,21	37.689	-6.287	-	82,06	SI									
Fondazione		Travata: Trave 4-5															
Trave: Trave 4-5																	
0%	RAR	0,465	14,94	19.318	-9.359	-	32,15	SI	RAR	3,882	360,00	19.318	-9.359	-	92,75	SI	
	QPR	0,415	11,21	16.869	-8.393	-	27,00	SI	RAR	1,630	360,00	19.318	5.116	-	NS	SI	
25%	RAR	0,287	14,94	19.318	5.116	-	52,09	SI	RAR	2,708	360,00	19.318	7.147	-	NS	SI	
	QPR	0,243	11,21	16.869	4.294	-	46,07	SI	RAR	0,031	360,00	17.724	1.935	-	NS	SI	
50%	RAR	0,372	14,94	19.318	7.147	-	40,16	SI	RAR	5,927	360,00	19.318	-13.214	-	60,73	SI	
	QPR	0,315	11,21	16.869	6.012	-	35,55	SI									
75%	RAR	0,161	14,94	19.318	2.103	-	93,07	SI									
	QPR	0,140	11,21	16.869	1.829	-	80,11	SI									
100%	RAR	0,626	14,94	19.318	-13.214	-	23,85	SI									
	QPR	0,499	11,21	16.869	-10.404	-	22,44	SI									
Fondazione		Travata: Trave 5-6															
Trave: Trave 5-6																	
0%	RAR	0,841	14,94	21.769	-18.128	-	17,75	SI	RAR	8,398	360,00	21.769	-18.128	-	42,87	SI	
	QPR	0,672	11,21	18.284	-14.391	-	16,68	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI	
25%	RAR	0,153	14,94	21.769	1.701	-	97,74	SI	RAR	2,305	360,00	21.769	6.648	-	NS	SI	
	QPR	0,129	11,21	18.284	1.437	-	87,04	SI	RAR	2,082	360,00	21.769	6.228	-	NS	SI	
50%	RAR	0,360	14,94	21.769	6.648	-	41,47	SI	RAR	1,835	360,00	19.243	-5.494	-	NS	SI	
	QPR	0,299	11,21	18.284	5.507	-	37,43	SI									
75%	RAR	0,343	14,94	21.769	6.228	-	43,60	SI									
	QPR	0,285	11,21	18.284	5.165	-	39,31	SI									
100%	RAR	0,323	14,94	21.769	-5.749	-	46,32	SI									
	QPR	0,289	11,21	18.284	-5.255	-	38,80	SI									
Fondazione		Travata: Trave 1-4															
Trave: Trave 1-4																	
0%	RAR	0,050	14,94	13.611	-4.954	-	NS	SI	RAR	0,130	360,00	13.611	-4.954	-	NS	SI	
	QPR	0,039	11,21	10.772	-3.822	-	NS	SI	RAR	0,084	360,00	12.065	4.021	-	NS	SI	
25%	RAR	0,047	14,94	13.611	4.395	-	NS	SI	RAR	0,297	360,00	13.611	6.889	-	NS	SI	
	QPR	0,038	11,21	10.772	3.594	-	NS	SI	RAR	0,004	360,00	13.611	3.486	-	NS	SI	
50%	RAR	0,062	14,94	13.611	6.889	-	NS	SI									
	QPR	0,049	11,21	10.772	5.427	-	NS	SI									
75%	RAR	0,041	14,94	13.611	3.486	-	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	Verificato	Id _{cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
100%	QPR	0,032	11,21	10.772	2.632	-	NS	SI								
	RAR	0,050	14,94	13.611	-4.963	-	NS	SI	RAR	0,131	360,00	13.611	-4.963	-	NS	SI
	QPR	0,040	11,21	10.772	-3.920	-	NS	SI								
Fondazione																
Trave: Trave 2-5									Travata: Trave 2-5							
0%	RAR	0,104	14,94	26.311	-6.454	-	NS	SI	RAR	0,063	360,00	21.635	-5.921	-	NS	SI
	QPR	0,087	11,21	21.160	-5.530	-	NS	SI								
25%	RAR	0,114	14,94	26.311	9.502	-	NS	SI	RAR	0,590	360,00	26.311	9.502	-	NS	SI
	QPR	0,093	11,21	21.160	7.744	-	NS	SI								
50%	RAR	0,147	14,94	26.311	13.897	-	NS	SI	RAR	1,170	360,00	26.311	13.897	-	NS	SI
	QPR	0,119	11,21	21.160	11.246	-	94,53	SI								
75%	RAR	0,104	14,94	26.311	8.103	-	NS	SI	RAR	0,405	360,00	26.311	8.103	-	NS	SI
	QPR	0,083	11,21	21.160	6.450	-	NS	SI								
100%	RAR	0,109	14,94	26.311	-6.945	-	NS	SI	RAR	0,073	360,00	21.635	-6.023	-	NS	SI
	QPR	0,087	11,21	21.160	-5.531	-	NS	SI								
Fondazione																
Trave: Trave 3-6									Travata: Trave 3-6							
0%	RAR	0,095	14,94	20.702	-5.374	-	NS	SI	RAR	0,185	360,00	20.702	-5.374	-	NS	SI
	QPR	0,073	11,21	16.405	-4.040	-	NS	SI								
25%	RAR	0,094	14,94	20.702	5.258	-	NS	SI	RAR	0,169	360,00	18.226	4.774	-	NS	SI
	QPR	0,076	11,21	16.405	4.298	-	NS	SI								
50%	RAR	0,125	14,94	20.702	8.212	-	NS	SI	RAR	0,592	360,00	20.702	8.212	-	NS	SI
	QPR	0,098	11,21	16.405	6.466	-	NS	SI								
75%	RAR	0,081	14,94	20.702	4.059	-	NS	SI	RAR	0,000	360,00	-	-	-	-	SI
	QPR	0,063	11,21	16.405	3.063	-	NS	SI								
100%	RAR	0,111	14,94	20.702	-6.950	-	NS	SI	RAR	0,411	360,00	20.702	-6.950	-	NS	SI
	QPR	0,089	11,21	16.405	-5.554	-	NS	SI								

LEGENDA:

%L _L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), 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

Travi - verifica allo stato limite di resistenza													
%L _L	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	E _{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]			
Fondazione								Travata: Trave 1-2-3					
Trave: Trave 1-2								AA= PCA					
0%	FRQ	32.155	-7.612	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	-7.315	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	31.346	1.108	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	1.108	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	32.155	6.692	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	6.496	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	32.155	9.524	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	9.214	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	32.155	9.940	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	9.595	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	32.155	8.246	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	7.939	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	32.155	4.697	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	4.497	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	31.346	-509	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	-509	-	-0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	32.155	-7.089	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	31.346	-6.878	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 2-3								AA= PCA					
0%	FRQ	38.639	-15.244	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	-14.846	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	37.689	-2.246	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	-2.246	-	-0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	37.689	6.443	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	6.443	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	38.639	12.086	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	11.772	-	0,05	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	38.639	14.548	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	14.162	-	0,08	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	38.639	14.172	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	13.795	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	38.639	10.838	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	10.558	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L ₁	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]		
87,5%	FRQ	37.689	4.066	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	4.066	-	-0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	38.639	-6.543	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	37.689	-6.287	-	-0,01	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	17.113	-8.514	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	-8.393	-	0,29	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	16.869	-91	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	-91	-	-0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	17.113	4.349	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	4.294	-	0,12	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	17.113	6.100	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	6.024	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	17.113	6.087	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	6.012	-	0,19	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	17.113	4.711	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	4.652	-	0,13	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	17.113	1.859	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	1.829	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	16.869	-2.973	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	-2.973	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	17.113	-10.488	-	0,38	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.869	-10.404	-	0,37	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Fondazione								Travata: Trave 5-6					
Trave: Trave 5-6								AA= PCA					
0%	FRQ	18.558	-14.538	-	0,54	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	-14.391	-	0,53	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	18.558	-4.318	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	-4.270	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	18.284	1.437	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	1.437	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	18.558	4.294	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	4.248	-	0,11	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	18.558	5.574	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	5.507	-	0,16	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	18.558	5.972	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	5.893	-	0,18	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	18.558	5.241	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	5.165	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	18.558	2.160	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	2.124	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	18.558	-5.323	-	0,15	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	18.284	-5.255	-	0,15	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	11.142	-3.953	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	-3.822	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	10.772	646	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	646	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	11.142	3.716	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	3.594	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	11.142	5.327	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	5.148	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	11.142	5.619	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	5.427	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	11.142	4.715	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	4.551	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	11.142	2.726	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	2.632	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	10.772	-225	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	-225	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	11.142	-4.081	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	10.772	-3.920	-	0,01	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	21.296	-5.642	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	-5.530	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	21.160	2.433	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	2.433	-	-0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	21.296	7.820	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	7.744	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	21.296	10.731	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	10.619	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	21.296	11.364	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	11.246	-	0,07	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	21.296	9.902	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	9.811	-	0,06	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	21.296	6.488	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	6.450	-	0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	21.160	1.299	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	1.299	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	21.296	-5.672	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	21.160	-5.531	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

Travi - 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	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione								Travata: Trave 3-6					
Trave: Trave 3-6								AA= PCA					
0%	FRQ	16.925	-4.189	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	-4.040	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	16.405	948	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	948	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
25%	FRQ	16.925	4.434	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	4.298	-	0,01	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	16.925	6.308	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	6.109	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
50%	FRQ	16.925	6.679	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	6.466	-	0,04	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	16.925	5.612	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	5.432	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
75%	FRQ	16.925	3.165	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	3.063	-	0,00	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	16.405	-607	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	-607	-	-0,02	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	16.925	-5.742	-	0,03	2,13	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	16.405	-5.554	-	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.
%L_L	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _L), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente 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 (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].
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 _{Fid}	Cmp T	per N _q	per N _c	C. Terzaghi				Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]				per N _r	N _q	N _c	N _r	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
Trave 2-5	36,42	3,00	0,80	0,00	1,45	-	NON Coesivo	1,16	1,06	0,69	1,00	5,14	0,00	0,054	1,966	NO
Trave 1-4	33,79	3,00	0,80	0,00	1,45	-	NON Coesivo	1,16	1,06	0,69	1,00	5,14	0,00	0,058	1,968	NO
Trave 3-6	34,80	3,00	0,80	0,00	1,45	-	NON Coesivo	1,17	1,07	0,69	1,00	5,14	0,00	0,057	1,974	NO
Trave 1-2	32,93	4,17	0,80	0,00	1,45	-	NON Coesivo	1,11	1,02	0,70	1,00	5,14	0,00	0,057	1,884	NO
Trave 4-5	52,97	4,29	0,80	0,00	0,65	-	NON Coesivo	1,09	1,01	0,73	1,00	5,14	0,00	0,030	1,601	NO
Trave 2-3	36,63	4,70	0,80	0,00	1,45	-	NON Coesivo	1,09	1,00	0,71	1,00	5,14	0,00	0,051	1,856	NO
Trave 5-6	57,93	4,70	0,80	0,00	0,95	-	NON Coesivo	1,07	0,99	0,72	1,00	5,14	0,00	0,029	1,669	NO

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
L_x/L_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.

<u>INFORMAZIONI GENERALI</u>	pag.	2
<u>MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO</u>	pag.	2
<u>MATERIALI ACCIAIO</u>	pag.	2
<u>TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI</u>	pag.	2
<u>TERRENI</u>	pag.	3
<u>STRATIGRAFIE</u>	pag.	3
<u>SEZIONI ASTE</u>	pag.	3
<u>ANALISI CARICHI</u>	pag.	3
<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.	4
<u>COMBINAZIONI SISMICHE</u>	pag.	5
<u>SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)</u>	pag.	5
<u>SERVIZIO(SLE): Frequente</u>	pag.	6
<u>SERVIZIO(SLE): Quasi permanente</u>	pag.	6
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA</u>	pag.	6
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI STRUTTURA</u>	pag.	6
.....	pag.	7
<u>PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA</u>	pag.	7
<u>RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE</u>	pag.	7
<u>LIVELLI O PIANI</u>	pag.	9
<u>TRAVI IN ELEVAZIONE</u>	pag.	10
<u>TRAVI DI FONDAZIONE</u>	pag.	10
<u>PILASTRI</u>	pag.	11
<u>SOLAI E BALCONI</u>	pag.	11
<u>NODI - CALCOLO DEI SOLAI</u>	pag.	12
<u>SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO</u>	pag.	12
<u>CARICHI SULLE TRAVI</u>	pag.	12
<u>CARICHI SUI PILASTRI</u>	pag.	13
<u>CARICHI SUI SOLAI</u>	pag.	13
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	14
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	15
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	16
<u>TRAVI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD</u>	pag.	17
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	18
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	18
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	19
<u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI ALLO SLD</u>	pag.	19
<u>SOLAI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	20
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE</u>	pag.	20
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u>	pag.	21
<u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE</u>	pag.	21
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	21
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	21
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	22
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	24
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	25

<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	27
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	28
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	29
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	31
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	32
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	32
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	33
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	33
<u>Pilastri - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	33
<u>Pilastri - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	34
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	35
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	35
<u>PIANI - EFFETTI DEL SECONDO ORDINE (Elevazione)</u>	pag.	36
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	36
<u>PIANI - VERIFICHE AGLI SPOSTAMENTI</u>	pag.	36
<u>SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	36
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	37
<u>Solai - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	38
<u>Solai - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	38
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	39
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	40
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	42
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	43
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	45
<u>Travi - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	46
<u>Travi - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	47
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	49