



Missione 4 – Istruzione e Ricerca – Componente 1 – Potenziamento dell'offerta dei servizi di istruzione: dagli asili nido alle Università – Investimento 1.3: “Piano per le infrastrutture per lo sport nelle scuole”, finanziato dall'Unione europea – Next Generation EU

**REALIZZAZIONE DI UNA PALESTRA A SERVIZIO DELLA STRUTTURA SCOLASTICA I.T.T. “G. Malafarina” – Comune di Soverato (CZ) –
CUP C35E22000040006 - CIG: 9543843464**



**Finanziato
dall'Unione europea**
NextGenerationEU



Amministrazione
Provinciale di
Catanzaro



CODICE ELABORATO:
SOV_E_STR_023

NOME ELABORATO:
TABULATI DEI CALCOLI - Deposito/Infermeria

R.U.P. : Ing. Antonio Leone

I Progettisti:

Arch. Giovanni B. Giannotti
(mandataria)

GIANNOTTI
ARCHITECTURE & DESIGN

Via A. De Gasperi n°2 88068 - Soverato (CZ)

OMARCH S.R.L.
(mandante)

arch. Fabio Montesano
arch. Roberto Carpino
arch. Domenico Conaci
arch. Antonio Marra
dott. geol. Giuseppe Scala

OMARCH
OFFICINA MEDITERRANEA DI ARCHITETTURA

Via Otranto n°2 88100 - Catanzaro (CZ)

Arch. Danilo Cosco
(giovane prof. mandante)



PROGETTO ESECUTIVO

LUGLIO 2023
REVISIONE N°:

INFORMAZIONI GENERALI

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

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Caratteristiche calcestruzzo armato														
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Erld}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ _c	f _{cd}	f _{ctd}	f _{ctm}	n Ac
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	
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	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

Caratteristiche acciaio																	
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	γ _{M7} NCnt	Cnt
	[N/m³]	[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm²]			[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]							
Acciaio B450C - Acciaio in Tondini - (B450C)																	
002	78 500	0,000010	210 000	80 769	P	-	450,00	-	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ _k	Peso specifico.
α _{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
LMT	Campo di validità in termini di spessore t, (per profili, piastre, saldature) o diametro, d (per bulloni, tondini, chiodi, viti, spinotti)
f _{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento
f _{tk}	Resistenza caratteristica a rottura
f _{yd}	Resistenza di calcolo
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.
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]
C25/30_B450C	Caratteristica(RARA)	Compressione Calcestruzzo	14,94
	Quasi permanente	Compressione Calcestruzzo	11,21
Acciaio B450C	Caratteristica(RARA)	Trazione Acciaio	360,00

LEGENDA:

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

TERRENI

Terreni

N _{TRN}	γ _T	γ _{TS}	K ₁			φ	C _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}	ST_P
			K _{1X}	K _{1Y}	K _{1Z}							
	[N/m ³]	[N/m ³]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[N/cm ²]	[°]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		
Depositi alluvionali con Sabbie-limose, silts, locali ciottoli poco addensati												
T001	14 400	19 000	60	60	300	25	0,030	0,010	40	5	0,000	NO
Depositi alluvionali con Sabbie-limose e ghiaiosi con intercalazioni clastiche moderatamente addensati												
T002	16 300	20 100	60	60	300	29	0,030	0,015	7	18	0,000	NO

LEGENDA:

- N_{TRN}Numero identificativo del terreno.
- γ_TPeso specifico del terreno.
- γ_{TS}Peso specifico saturo del terreno.
- K₁Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K_{1X}), Y (K_{1Y}), e Z (K_{1Z}).
- φAngolo di attrito del terreno.
- C_uCoesione non drenata.
- c'Coesione efficace.
- E_dModulo edometrico.
- E_{cu}Modulo elastico in condizione non drenate.
- A_{S-B}Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.
- ST_P[SI]: Il terreno è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra; [NO]: Il terreno NON è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra.



STRATIGRAFIE

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

LEGENDA:

- N_{TRN}Numero identificativo della stratigrafia.
- Q_iQuota iniziale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia).
- Q_fQuota finale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia). INF = infinito (profondità dello strato finale).
- Cmp. S.Comportamento dello strato.
- AddAddensamento dello strato.
- ΔEdVariazione con la profondità del modulo edometrico.

SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio		Inerzia				
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}	ΔΘI _{pr}
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°]
001		30x50	30	50	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1 500	1 250	1 250	312 500	279 270	112 500	0	0,00
002		30x40	30	40	-	-	-	-	-	-	-	-	4	1 200	1 000	1 000	160 000	193 644	90 000	0	0,00

LEGENDA:

- N_{id}Numero identificativo della sezione.
- TpTipo di sezione.
- LabelIdentificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.
- BBase/Diametro/Raggio.
- HAltezza/Lato/Altezza di colmo.
- Sp_wSpessore anima.
- L_wLunghezza anima.
- Sp_{f,0}Spessore ala 0.
- L_{f,0}Lunghezza ala 0.
- Sp_{f,1}Spessore ala 1.
- L_{f,1}Lunghezza ala 1.
- L_{f,2}Lunghezza ala 2.
- L_{f,3}Lunghezza ala 3.
- vNel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.
- AArea della sezione.
- ΔΘI_{pr}Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi X, Y, espresse in gradi sessadecimali.
- InerziaInerzie della sezione rispetto agli assi.

ANALISI CARICHI

Analisi carichi										
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale		Carico Neve
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA	
										[N/m ²]
001	S	Platea	Autorimessa <= 30kN	<i>*vedi le relative tabelle dei carichi</i>	-	Sottofondo e pavimento di tipo industriale in calcestruzzo	2 000	Rimesse, aree per traffico, parcheggio e sosta di veicoli leggeri (peso a pieno carico fino a 30 kN) (Cat. F – Tab. 3.1.II - DM 17.01.2018)	2 500	0
002	S	PLast bau 25 cm	Abitazioni	Solaio tipo Plast bau sp. 25cm (20+5) peso 2600 N/mq	2 600	Intonaco inferiore 250 N/mq + isolante sp. 8 cm 40N/mq + Ghiaietto sp. 7cm 1260 N/mq + sovraccarico impianti 1500 N/mq	3 050	Coperture accessibili per sola manutenzione (Cat. H - Tab. 3.1.II - Dm. 17.10.2018)	500	528

LEGENDA:

- N_{id}Numero identificativo dell'analisi di carico.
- T. C. Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
- PP, PNS, SAValori, 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]

Analisi carichi									
N _{id}	T. C.	Descrizione del Carico	Tipologie di Carico	Peso Proprio		Permanente NON Strutturale		Sovraccarico Accidentale	
				Descrizione	PP	Descrizione	PNS	Descrizione	SA
									Carico Neve [N/m ²]

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	Autorimessa <= 30kN	SI	NO	Media	0,70	0,70	0,60
0005	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI	NO	Breve	0,50	0,20	0,00
0006	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0007	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0008	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0009	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

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

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Abitazioni	Autorimessa <= 30kN	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,75
03	1,00	0,80	0,00	1,05	0,00
04	1,00	0,80	0,00	1,05	0,75
05	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00
06	1,00	0,80	1,50	0,00	0,75
07	1,00	0,80	1,50	1,05	0,00
08	1,00	0,80	1,50	1,05	0,75
09	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00
10	1,00	0,80	0,00	1,50	0,75
11	1,00	0,80	1,05	0,00	0,00
12	1,00	0,80	1,05	0,00	0,75
13	1,00	0,80	1,05	1,50	0,00
14	1,00	0,80	1,05	1,50	0,75
15	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50
16	1,00	0,80	0,00	1,05	1,50
17	1,00	0,80	1,05	0,00	1,50
18	1,00	0,80	1,05	1,05	0,00
19	1,00	0,80	1,05	1,05	1,50
20	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00
21	1,30	0,80	0,00	0,00	0,75
22	1,30	0,80	0,00	1,05	0,00
23	1,30	0,80	0,00	1,05	0,75
24	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00
25	1,30	0,80	1,50	0,00	0,75
26	1,30	0,80	1,50	1,05	0,00
27	1,30	0,80	1,50	1,05	0,75
28	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00
29	1,30	0,80	0,00	1,50	0,75
30	1,30	0,80	1,05	0,00	0,00
31	1,30	0,80	1,05	0,00	0,75
32	1,30	0,80	1,05	1,50	0,00
33	1,30	0,80	1,05	1,50	0,75
34	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50
35	1,30	0,80	0,00	1,05	1,50
36	1,30	0,80	1,05	0,00	1,50
37	1,30	0,80	1,05	1,05	0,00
38	1,30	0,80	1,05	1,05	1,50
39	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
40	1,00	1,50	0,00	0,00	0,75
41	1,00	1,50	0,00	1,05	0,00
42	1,00	1,50	0,00	1,05	0,75
43	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
44	1,00	1,50	1,50	0,00	0,75

SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
45	1,00	1,50	1,50	1,05	0,00
46	1,00	1,50	1,50	1,05	0,75
47	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
48	1,00	1,50	0,00	1,50	0,75
49	1,00	1,50	1,05	0,00	0,00
50	1,00	1,50	1,05	0,00	0,75
51	1,00	1,50	1,05	1,50	0,00
52	1,00	1,50	1,05	1,50	0,75
53	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
54	1,00	1,50	0,00	1,05	1,50
55	1,00	1,50	1,05	0,00	1,50
56	1,00	1,50	1,05	1,05	0,00
57	1,00	1,50	1,05	1,05	1,50
58	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
59	1,30	1,50	0,00	0,00	0,75
60	1,30	1,50	0,00	1,05	0,00
61	1,30	1,50	0,00	1,05	0,75
62	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
63	1,30	1,50	1,50	0,00	0,75
64	1,30	1,50	1,50	1,05	0,00
65	1,30	1,50	1,50	1,05	0,75
66	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
67	1,30	1,50	0,00	1,50	0,75
68	1,30	1,50	1,05	0,00	0,00
69	1,30	1,50	1,05	0,00	0,75
70	1,30	1,50	1,05	1,50	0,00
71	1,30	1,50	1,05	1,50	0,75
72	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
73	1,30	1,50	0,00	1,05	1,50
74	1,30	1,50	1,05	0,00	1,50
75	1,30	1,50	1,05	1,05	0,00
76	1,30	1,50	1,05	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= Autorimessa <= 30kN
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,60	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= Autorimessa <= 30kN
CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

COMBINAZIONI SISMICHE

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

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

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

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

- 1) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 2) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 3) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 4) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 5) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 6) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 7) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 8) $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;
- 9) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$; 10) $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0,3 \cdot (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0,3 \cdot \alpha_{z_i}$;

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

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

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

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Abitazioni	Autorimessa <= 30kN	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	1,00	0,70	0,50
02	1,00	1,00	0,70	1,00	0,50
03	1,00	1,00	0,70	0,70	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb}	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Abitazioni
	CC 04= Autorimessa <= 30kN
	CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Abitazioni	Autorimessa <= 30kN	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,50	0,60	0,00
02	1,00	1,00	0,30	0,70	0,00
03	1,00	1,00	0,30	0,60	0,20
04	1,00	1,00	0,30	0,60	0,00

LEGENDA:

Id_{Comb}	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Abitazioni
	CC 04= Autorimessa <= 30kN
	CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente					
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Abitazioni	Autorimessa <= 30kN	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,30	0,60	0,00

LEGENDA:

Id_{Comb}	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Abitazioni
	CC 04= Autorimessa <= 30kN

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente					
IdComb	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Abitazioni	CC 04 Autorimessa <= 30kN	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	IrTmp	C.S.T.	RP	RH	ξ
[°]											[%]
0	15	B	ca	X Y	[T +C] [T +C]	S	S	C	NO	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] = Media - [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 - [C-P/MP] = muratura in pietra e/o mattoni pieni - [C-BAS] = muratura in blocchi artificiali con percentuale di foratura > 15%;
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] = Depositì di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositì di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.
- RP** Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
- RH** Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.
- ξ** Coefficiente viscoso equivalente.
- NOTE** [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

Fattori di comportamento						
Dir	q'	q	q ₀	K _R	α _u /α ₁	k _w
X	-	3,150	3,150	1,00	1,05	-
Y	-	3,150	3,150	1,00	1,05	-
Z	-	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

- q'** Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU ridotto (Fattore di comportamento ridotto - relazione C7.3.1 circolare NTC)
- q** Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).
- q₀** Valore di base (comprensivo di k_w).
- K_R** Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza : pari ad 1 per costruzioni regolari in altezza, 0,8 per costruzioni non regolari in altezza, e 0,75 per costruzioni in muratura esistenti non regolari in altezza (§ C8.5.5.1)..
- α_u/α₁** Rapporto di sovrarresistenza.
- k_w** Fattore di riduzione di q₀.

Stato Limite	T _r	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	F _v	T [*] c	T _B	T _C	T _D
			S _s	C _c						
	[t]						[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	45	0,1270	1,910	1,556	2,346	0,815	0,304	0,151	0,402	1,864
SLD	75	0,1390	1,611	1,527	2,364	0,934	0,321	0,148	0,523	1,944
SLV	712	0,3780	1,617	1,440	2,425	1,583	0,384	0,188	0,543	2,536
SLC	1462	0,4230	1,381	1,410	2,452	1,829	0,410	0,192	0,666	2,824

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.
- F_v** Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione verticale.
- 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	C _{Top}	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
3	50	75	38.690278	16.547778	8	T1	1,00

CI Ed	V _N	V _R	Lat.	Long.	Q _g	CTop	S _T
	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		

LEGENDA:

CI Ed	Classe dell'edificio
V_N	Vita nominale ([t] = anni).
V_R	Periodo di riferimento. [t] = anni.
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 piane, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$.
	T2: Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$.
	T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$.
	T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str}	M _{SLU}	M _{Ecc,SLU}	M _{SLD}	M _{Ecc,SLD}	%T.M _{Ecc}	ΣV _{Ed,SLU}
	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[N·s ² /m]	[%]	[N]
X	92 877	37 759	37 758	37 759	37 758	99,99	174 298
Y	92 877	37 759	37 754	37 759	37 754	99,99	177 304
Z	92 877	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,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s ² /m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,177	4,696	0,000	-5,421	-0,0043	0,08	29
SLU-Y	0,177	4,696	0,000	189,303	0,1505	94,91	35 836
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,177	5,193	0,000	-5,421	-0,0043	0,08	29
SLD-Y	0,177	5,193	0,000	189,303	0,1505	94,91	35 836
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,220	4,616	0,000	175,283	0,2151	81,37	30 724
SLU-Y	0,220	4,616	0,000	-13,483	-0,0165	0,48	182
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,220	5,193	0,000	175,283	0,2151	81,37	30 724
SLD-Y	0,220	5,193	0,000	-13,483	-0,0165	0,48	182
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,166	4,778	0,000	-82,799	-0,0577	18,16	6 856
SLU-Y	0,166	4,778	0,000	-40,905	-0,0285	4,43	1 673
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,166	5,193	0,000	-82,799	-0,0577	18,16	6 856
SLD-Y	0,166	5,193	0,000	-40,905	-0,0285	4,43	1 673
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	5,193	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,038	5,717	0,000	-7,919	-0,0003	0,17	63
SLU-Y	0,038	5,717	0,000	0,091	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,038	2,966	0,000	-7,919	-0,0003	0,17	63
SLD-Y	0,038	2,966	0,000	0,091	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,966	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,966	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,040	5,704	0,000	0,461	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,040	5,704	0,000	6,011	0,0002	0,10	36
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,040	3,003	0,000	0,461	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLD-Y	0,040	3,003	0,000	6,011	0,0002	0,10	36
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	3,003	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,003	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,028	5,793	0,000	5,790	0,0001	0,09	34
SLU-Y	0,028	5,793	0,000	0,083	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,028	2,757	0,000	5,790	0,0001	0,09	34
SLD-Y	0,028	2,757	0,000	0,083	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,757	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,757	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,032	5,762	0,000	5,564	0,0001	0,08	31
SLU-Y	0,032	5,762	0,000	-0,270	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,032	2,843	0,000	5,564	0,0001	0,08	31
SLD-Y	0,032	2,843	0,000	-0,270	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,843	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,843	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,024	5,816	0,000	4,316	0,0001	0,05	19
SLU-Y	0,024	5,816	0,000	-0,935	0,0000	0,00	1
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,024	2,692	0,000	4,316	0,0001	0,05	19
SLD-Y	0,024	2,692	0,000	-0,935	0,0000	0,00	1
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,692	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,692	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,026	5,802	0,000	0,786	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,026	5,802	0,000	4,103	0,0001	0,04	17
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,026	2,733	0,000	0,786	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,026	2,733	0,000	4,103	0,0001	0,04	17
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,733	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,733	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,029	5,784	0,000	0,777	0,0000	0,00	1
SLU-Y	0,029	5,784	0,000	3,010	0,0001	0,02	9
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,029	2,781	0,000	0,777	0,0000	0,00	1
SLD-Y	0,029	2,781	0,000	3,010	0,0001	0,02	9
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,781	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,781	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,011	5,916	0,000	-0,056	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	5,916	0,000	0,134	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	2,417	0,000	-0,056	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	2,417	0,000	0,134	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,417	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,417	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,011	5,916	0,000	-0,025	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,011	5,916	0,000	-0,166	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,011	2,419	0,000	-0,025	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,011	2,419	0,000	-0,166	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,419	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,419	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,008	5,938	0,000	0,149	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,008	5,938	0,000	0,243	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,008	2,358	0,000	0,149	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,008	2,358	0,000	0,243	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,358	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,358	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,010	5,924	0,000	-0,058	0,0000	0,00	0

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-Y	0,010	5,924	0,000	0,267	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	2,395	0,000	-0,058	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	2,395	0,000	0,267	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,395	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,395	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,010	5,924	0,000	-0,054	0,0000	0,00	0
SLU-Y	0,010	5,924	0,000	-0,276	0,0000	0,00	0
SLU-Z	0,000	0,000	2,420	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,010	2,395	0,000	-0,054	0,0000	0,00	0
SLD-Y	0,010	2,395	0,000	-0,276	0,0000	0,00	0
SLD-Z	0,000	0,000	0,539	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	2,395	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,395	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,420	-	-	-	-

LEGENDA:

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

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani														
Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv}	H _{Lv}	Q _{ex,lv}	PR	Rd _{Tmp}	Massa del piano			Dir	G _{st}	G _{SLU}	G _{SLD}	R _{SLU}
		[m]	[m]	[m]				M _{L,Str} [N·s²/m]	M _{L,SLU} [N·s²/m]		M _{L,SLD} [N·s²/m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	3,53	3,53	NO	NO	41 169	37 759	37 759	X	1,80	1,80	1,80	1,82
										Y	6,69	6,66	6,66	5,69
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	51 707	47 306	47 306	X	1,79	1,78	1,78	-
										Y	6,44	6,44	6,44	-

LEGENDA:

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

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA

GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA		
Elementi	C	Note
	[mm]	
Travi	35	(1)
Pilastr	35	(1)
Platee	30	(2)
Solai	25	(1)

LEGENDA:

Elementi

C Valore del copriferro utilizzato ai fini della protezione delle armature dalla corrosione, da intendersi come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il filo esterno della staffa ed il corrispondente bordo della sezione.

Note

(1) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento ed il bordo esterno dell'armatura più esterna; (2) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento e l'asse dell'armatura più esterna che lavora a flessione. Per le pareti, solette e platee, l'armatura principale e secondaria è ipotizzata come disposta sullo stesso livello; (3) = il copriferro va inteso come lo spessore dello strato di calcestruzzo compreso tra il bordo della sezione dell'elemento ed il bordo esterno dell'armatura più esterna che lavora a flessione. Per le pareti, solette e platee si assume che l'armatura secondaria sia disposta esternamente all'armatura principale.

NODI

Nodi

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00001	X	0,15	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,95		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00002	X	0,15	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,55		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00003	X	0,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	0,15		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00004	X	0,20	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	12,08		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00005	X	3,48	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	6,99		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00006	X	3,09	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	3,57		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00007	X	2,71	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	0,22		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00008	X	4,05	nessuno	-	-	-	-	NO
	Y	12,01		-	-	-	-	
	Z	3,53		-	-	-	-	
00009	X	0,20	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00010	X	2,71	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,22		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00011	X	4,05	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,01		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00012	X	0,20	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,08		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00013	X	3,48	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,99		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00014	X	0,15	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,95		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00015	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00016	X	4,22	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00017	X	2,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00018	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00019	X	0,15	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,55		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00020	X	3,09	Platea	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,57		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00021	X	0,47	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00022	X	0,95	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00023	X	1,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00024	X	1,89	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00025	X	2,36	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,00		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00026	X	2,89	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00027	X	2,95	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,98		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00028	X	3,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	1,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00029	X	3,06	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,96		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00030	X	3,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00031	X	3,17	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,93		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00032	X	3,23	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00033	X	3,28	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00034	X	3,34	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00035	X	3,39	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,89		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00036	X	3,45	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,38		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00037	X	3,50	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00038	X	3,56	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00039	X	3,61	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,85		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00040	X	3,67	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00041	X	3,72	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00042	X	3,78	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00043	X	3,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,80		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00044	X	3,89	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,29		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00045	X	3,95	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,78		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00046	X	4,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,27		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00047	X	4,06	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,76		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00048	X	4,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00049	X	4,17	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00050	X	3,75	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00051	X	3,29	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00052	X	2,82	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00053	X	2,35	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00054	X	1,88	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00055	X	1,41	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00056	X	0,94	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00057	X	0,47	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	12,23		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00058	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,74		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00059	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,25		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00060	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,76		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00061	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,27		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00062	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,78		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00063	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,29		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00064	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,80		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00065	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,31		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00066	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,82		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00067	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,34		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00068	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,85		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00069	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00070	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00071	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,38		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00072	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,89		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00073	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00074	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,91		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00075	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,42		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00076	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,93		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00077	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,45		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00078	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,96		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00079	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00080	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,98		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00081	X	0,00	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,49		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00082	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,55		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00083	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,55		infinita	-	-	-	

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00084	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,55		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00085	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,55		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00086	X	3,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	11,55		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00087	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00088	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00089	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00090	X	3,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,87		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00091	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00092	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00093	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00094	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00095	X	3,80	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	10,19		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00096	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00097	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00098	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00099	X	3,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	9,51		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00100	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,83		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00101	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,83		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00102	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,83		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00103	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,83		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00104	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00105	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00106	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00107	X	3,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	8,15		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00108	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00109	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00110	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	7,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00111	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI

IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Y	7,47		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00112	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,79		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00113	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,79		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00114	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,79		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00115	X	3,38	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,79		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00116	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,11		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00117	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,11		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00118	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,11		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00119	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	6,11		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00120	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,43		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00121	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,43		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00122	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	5,43		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00123	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,75		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00124	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,75		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00125	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,75		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00126	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,75		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00127	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,08		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00128	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,08		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00129	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	4,08		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00130	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00131	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00132	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00133	X	2,96	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	3,40		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00134	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00135	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00136	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,72		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00137	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,04		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00138	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,04		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

Nodi								
IdNd	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	Rs	R _θ	S	Θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00139	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	2,04		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00140	X	0,84	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00141	X	1,69	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00142	X	2,53	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	1,36		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00143	X	0,42	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,68		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00144	X	1,27	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,68		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00145	X	2,11	Carrello Z	infinita	-	-	-	SI
	Y	0,68		infinita	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	

LEGENDA:

- IdNd**

Identificativo del nodo.
- X, Y, Z**

Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
- V. ex**

Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
- Rs, R_θ**

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

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

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

TRAVI IN ELEVAZIONE

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			Rt _z	V. Int.		St _z	Note	M _{tr} r _l	AA / C IS	Nd i	Nd f	Disi- j	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label		Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Piano Terra					Travata: Trave 1-2													
Trave 1-2	2,14	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 03	00 07	2,51	3,28	3,28	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 3-4													
Trave 3-4	2,63	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 06	2,94	3,28	3,28	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 5-6													
Trave 5-6	3,01	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 01	00 05	3,33	3,28	3,28	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 7-8													
Trave 7-8	3,49	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 04	00 08	3,85	3,28	3,28	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 1-3-5-7													
Trave 1-3	3,05	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 03	00 02	3,40	3,28	3,28	NO	-
Trave 3-5	3,00	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 02	00 01	3,40	3,28	3,28	NO	-
Trave 5-7	4,78	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 01	00 04	5,13	3,28	3,28	NO	-
Piano Terra					Travata: Trave 2-4-6-8													
Trave 2-4	2,97	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 07	00 06	3,37	3,28	3,28	NO	-
Trave 4-6	3,04	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 06	00 05	3,44	3,28	3,28	NO	-
Trave 6-8	4,66	001	▣	30x50	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-		00 1	PC A	00 05	00 08	5,06	3,28	3,28	NO	-

LEGENDA:

- IdTr**

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

Lunghezza libera d'Inflessione.
- IdSz**

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

Tipo di sezione.
- Label**

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

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

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

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

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

Identificativo del materiale.
- AA/CIS**

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

Travi in elevazione																		
Id _{Tr}	L _{Li}	Sezione				V. Int.		Stz	Note	Mt rl	AA /C IS	Nd i	Nd f	Disi- j	Q _{LLi}		Clc Fnd	Pr/ Sc
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.								Iniz .	Fin.		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	[m]		
Nd _i	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.																	
Nd _f	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.																	
Disi-j	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																	
Q _{LLi}	Quota agli estremi iniziale e finale del tratto di trave libero d'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.																	

PILASTRI

Pilastri																	
N _{id}	Lv	L _{Lt}	Sezione				V. Int.		Mt rl	AA /C IS	Nod		Dis _{i-j}	Q _{LLI}		Clc Fnd	Pr/Sc
			Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Inf.	Sup.			Inf.	Sup.		Inf.	Sup.		
		[m]				[°ssdc]							[m]	[m]	[m]		
001	01	3,03	002	▬	30x40	90,0 0	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0009	0003	3,53	0,00	3,03	NO	-
002	01	3,03	002	▬	30x40	173, 53	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0010	0007	3,53	0,00	3,03	NO	-
003	01	3,03	002	▬	30x40	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0019	0002	3,53	0,00	3,03	NO	-
004	01	3,03	002	▬	30x40	173, 53	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0020	0006	3,53	0,00	3,03	NO	-
005	01	3,03	002	▬	30x40	0,00	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0014	0001	3,53	0,00	3,03	NO	-
006	01	3,03	002	▬	30x40	173, 50	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0013	0005	3,53	0,00	3,03	NO	-
007	01	3,03	002	▬	30x40	90,0 0	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0012	0004	3,53	0,00	3,03	NO	-
008	01	3,03	002	▬	30x40	173, 53	S;S;S;S;S	S;S;S;S;S	00 1	PC A	0011	0008	3,53	0,00	3,03	NO	-

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.																
Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.																
L _{Lt}	Lunghezza libera d'Inflessione.																
Id _{Sz}	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.																
TP	Tipo di sezione.																
Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.																
Rtz	Angolo di rotazione della sezione.																
V. Int.	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.																
Mtrl	Identificativo del materiale.																
AA/CIS	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente o della classe di servizio: Aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo"; Classe di servizio: [1] = Ambiente con umidità bassa - [2] = Ambiente con umidità media - [3] = Ambiente con umidità alta.																
Nod	Identificativo del nodo nella relativa tabella.																
Disi-j	Distanza tra il nodo iniziale e finale.																
Q _{LLI}	Quota agli estremi inferiore e superiore del tratto di elemento libero d'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.																

PLATEE

Platee								
Lv	N _{id}	Sp	A _{El}	Mtrl	Id _{Ter}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		[m]	[m²]					
Fondazione	1	0,25	43,17	001	S001	SI	1,000	1,000
SHELL								
[00016-00011-00049]	[00056-00057-00082]	[00016-00050-00011]	[00049-00011-00086]	[00049-00086-00048]	[00048-00086-00090]			
[00019-00074-00075]	[00047-00095-00046]	[00047-00090-00095]	[00048-00090-00047]	[00011-00050-00086]	[00044-00099-00043]			
[00043-00103-00107]	[00012-00015-00058]	[00043-00107-00042]	[00110-00105-00109]	[00021-00009-00018]	[00043-00099-00103]			
[00095-00090-00094]	[00095-00094-00099]	[00086-00085-00090]	[00086-00050-00051]	[00100-00064-00065]	[00023-00144-00022]			
[00086-00051-00085]	[00042-00107-00041]	[00092-00087-00091]	[00096-00091-00062]	[00045-00095-00099]	[00041-00107-00111]			
[00040-00111-00013]	[00040-00013-00039]	[00039-00013-00115]	[00037-00119-00036]	[00021-00143-00009]	[00039-00115-00038]			
[00057-00015-00012]	[00009-00081-00018]	[00082-00012-00058]	[00038-00115-00119]	[00036-00126-00035]	[00036-00122-00126]			
[00082-00058-00059]	[00092-00091-00096]	[00123-00071-00072]	[00087-00060-00091]	[00014-00067-00068]	[00014-00068-00069]			
[00088-00087-00092]	[00035-00126-00034]	[00123-00072-00073]	[00090-00085-00089]	[00143-00081-00009]	[00143-00080-00081]			
[00112-00108-00014]	[00137-00077-00078]	[00116-00069-00070]	[00116-00014-00069]	[00120-00116-00070]	[00104-00066-00108]			
[00112-00014-00116]	[00130-00075-00076]	[00130-00019-00075]	[00137-00078-00079]	[00113-00112-00117]	[00127-00019-00130]			
[00100-00063-00064]	[00140-00080-00143]	[00096-00062-00063]	[00091-00061-00062]	[00091-00060-00061]	[00017-00010-00025]			
[00108-00066-00067]	[00108-00067-00014]	[00057-00012-00082]	[00104-00065-00066]	[00140-00079-00080]	[00140-00137-00079]			
[00134-00076-00077]	[00134-00077-00137]	[00104-00100-00065]	[00134-00130-00076]	[00127-00074-00019]	[00127-00123-00073]			
[00090-00089-00094]	[00046-00095-00045]	[00127-00073-00074]	[00096-00063-00100]	[00022-00143-00021]	[00087-00059-00060]			
[00087-00082-00059]	[00120-00070-00071]	[00120-00071-00123]	[00117-00116-00120]	[00055-00056-00083]	[00088-00083-00087]			
[00010-00145-00025]	[00083-00082-00087]	[00083-00056-00082]	[00113-00109-00112]	[00131-00130-00134]	[00131-00127-00130]			
[00144-00143-00022]	[00144-00140-00143]	[00099-00098-00103]	[00138-00134-00137]	[00138-00137-00140]	[00124-00123-00127]			
[00124-00120-00123]	[00053-00054-00084]	[00101-00100-00104]	[00101-00096-00100]	[00109-00108-00112]	[00109-00104-00108]			
[00099-00094-00098]	[00117-00112-00116]	[00024-00144-00023]	[00054-00055-00083]	[00115-00114-00119]	[00107-00106-00111]			
[00105-00104-00109]	[00027-00145-00026]	[00145-00144-00024]	[00145-00141-00144]	[00141-00138-00140]	[00141-00140-00144]			

--	--	--	--	--	--	--	--	--

								Platee
Lv	N _{id}	Sp	A _{EI}	Mtrl	Id _{Ter}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		[m]	[m²]					
[00097-00096-00101]	[00115-00111-00114]		[00105-00101-00104]		[00097-00092-00096]	[00135-00134-00138]		[00135-00131-00134]
[00128-00127-00131]	[00128-00124-00127]		[00045-00099-00044]		[00121-00120-00124]	[00121-00117-00120]		[00013-00111-00115]
[00106-00102-00105]	[00139-00138-00141]		[00139-00135-00138]		[00027-00142-00145]	[00093-00088-00092]		[00093-00092-00097]
[00103-00102-00106]	[00110-00109-00113]		[00103-00098-00102]		[00025-00145-00024]	[00102-00097-00101]		[00102-00101-00105]
[00132-00131-00135]	[00132-00128-00131]		[00118-00113-00117]		[00118-00117-00121]	[00034-00126-00129]		[00125-00124-00128]
[00125-00121-00124]	[00084-00083-00088]		[00084-00054-00083]		[00098-00097-00102]	[00136-00132-00135]		[00098-00093-00097]
[00041-00111-00040]	[00026-00010-00017]		[00136-00135-00139]		[00114-00110-00113]	[00114-00113-00118]		[00051-00052-00085]
[00122-00118-00121]	[00122-00121-00125]		[00142-00141-00145]		[00038-00119-00037]	[00142-00139-00141]		[00129-00128-00132]
[00129-00125-00128]	[00085-00052-00053]		[00106-00105-00110]		[00033-00020-00032]	[00089-00088-00093]		[00089-00084-00088]
[00031-00136-00030]	[00032-00020-00133]		[00026-00145-00010]		[00032-00133-00031]	[00030-00136-00029]		[00126-00125-00129]
[00126-00122-00125]	[00034-00129-00033]		[00036-00119-00122]		[00119-00114-00118]	[00119-00118-00122]		[00029-00142-00028]
[00111-00110-00114]	[00111-00106-00110]		[00107-00103-00106]		[00094-00093-00098]	[00094-00089-00093]		[00085-00084-00089]
[00085-00053-00084]	[00031-00133-00136]		[00033-00129-00020]		[00133-00132-00136]	[00133-00129-00132]		[00028-00142-00027]
[00029-00139-00142]	[00029-00136-00139]		[00020-00129-00133]					

LEGENDA:

Lv	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
N_{id}	Numero identificativo della platea.
Sp	Spessore elemento.
A_{EI}	Superficie elemento.
Mtrl	Identificativo del materiale.
Id_{ter}	Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
Clc Fnd	[SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
C_{rid,v}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale
C_{rid,h}	Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale
Shell	Shell in cui risulta suddiviso l'elemento.

SOLAI E BALCONI

Solai e Balconi													
Id _{EI} m	Vertici del solaio	A _{EI}	Sp	Tipologia	B _{tr}	TA	B _{pg}	Sp _{s,s} up	Sp _{s,i} nf	Rpt		PR	I
										N	b		
		[m²]	[cm]		[cm]		[cm]	[cm]	[cm]		[cm]		
Piano Terra													
001	6-8-7-5	15,84	25,00	Solaio latero cementizio gettato in opera	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
002	4-6-5-3	8,80	25,00	Solaio latero cementizio gettato in opera	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
003	2-4-3-1	7,71	25,00	Solaio latero cementizio gettato in opera	10	NO	40	4	-	0	0	SI	O
Fondazione													
Piano Terra													
Fondazione													

LEGENDA:

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

NODI - CALCOLO DEI SOLAI

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi						
				V. ex	R _{s,x}	R _{s,y}	R _{s,z}	R _{θ,x}	R _{θ,y}	R _{θ,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1																
001	0,15	1,95	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	2,91	1,95	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2																
001	0,15	5,13	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	3,27	5,13	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3																
001	0,15	9,76	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
001	3,79	9,76	3,53	Cerniera Solaio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

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

Nodi - Calcolo dei Solai																
Id _{sol}	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impresi						
				V. ex	R _{S,x}	R _{S,y}	R _{S,z}	R _{θ,x}	R _{θ,y}	R _{θ,z}	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
S _z , Θ _x , Θ _y , Θ _z colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.																

SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO

Solai - Sezioni di calcolo														
Id _{Cmp}	L _{cmp}	Id _{sol}	Mtrl	Id _{Nd,i}	Id _{Nd,f}	V. Int _i	V. Int _f	Tp	Label	B	H	t _w	L _{FP,i}	L _{FP,j}
	[cm]									[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.1					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,46	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x25/4	50	25	10	15	15
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.2					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	2,82	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x25/4	50	25	10	10	10
Piano Terra				Sezione di calcolo Solaio Solai 1.3					Braccetti Rigidi: NO					
Travetto 1-2	3,34	0001	001	0001	0002	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	T	Ts-50/10x25/4	50	25	10	15	15

LEGENDA:

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

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche							
Dir	V _{T,tot}	V _{T,Pil}	% _{OT,Pil}	V _{T,Set}	% _{OT,Set}	V _{T,atr}	% _{OT,atr}
	[N]	[N]	[%]	[N]	[%]	[N]	[%]
X	175 087	175 087	100,0	0	0,0	0	0,0
Y	177 215	177 215	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).

EDIFICIO - VERIFICHE DEFORMABILITÀ TORSIONALE

Edificio - Verifiche deformabilità torsionale									
Direzione	T _{tot,L}	δ _L	K _{FI,L}	M _{Tor,L}	R _{tzL}	K _{Tor,L}	r ²	I ² _s	ρ
	[N]	[cm]	[N/cm]	[N-m]	[rad]	[N-m/rad]			
Piano Terra									
X	174 298	0,3246	5,3704E+05	207 872	1,4065E-04	1,478E+09	27,52	13,12	2,098
Y	174 298	0,2502	6,9677E+05				21,21		1,617

LEGENDA:

T_{tot,L} Forza totale applicata all'impalcato.
δ_L Spostamento dell'impalcato.
K_{FI,L} Rigidezza flessionale di piano.
M_{Tor,L} Coppia torcente totale applicata all'impalcato.
R_{tzL} Rotazione dell'impalcato.
K_{Tor,L} Rigidezza torsionale di piano.
r² Rapporto tra Rigidezza Torsionale e Rigidezza Flessionale.
I²_s Quadrato del raggio polare d'inerzia delle masse di piano.
ρ Rapporto r² / I²_s per D.M.18 (r/ l_s per altre normative).

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

Dati generali di verifica													
Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{Pil,sup}	σ _{CR}	σ _{TR}	f _{yk}	f _{fk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}	CS		R _r
				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]		η	ξ/f	
Nodo 1	E	NC	-	11,02	1,19	450,00	-	0	32 086	6/φ8/8/4	2,49	1,08	NO
Nodo 2	E	NC	-	11,02	1,19	450,00	-	0	6 522	6/φ8/8/4	2,49	1,08	NO
Nodo 3	E	NC	-	8,94	1,19	450,00	-	0	982	6/φ8/8/2	3,75	1,08	NO
Nodo 4	E	NC	-	8,94	1,19	450,00	-	0	3 663	6/φ8/8/2	3,75	1,08	NO
Nodo 5	E	NC	-	11,02	1,19	450,00	-	0	32 167	6/φ8/8/4	2,49	1,08	NO
Nodo 6	E	NC	-	11,02	1,19	450,00	-	0	7 603	6/φ8/8/4	2,49	1,08	NO
Nodo 7	E	NC	-	8,94	1,19	450,00	-	0	216	6/φ8/8/2	4,04	1,08	NO
Nodo 8	E	NC	-	8,94	1,19	450,00	-	0	2 585	6/φ8/8/2	4,04	1,08	NO

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

Dati indicati per direzione																
Dir	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vjd}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm ² ;N·m]	[cm ² ;N·m]		[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]
Nodo 1																
1	Trave 3-5	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
	Trave 5-7	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
2	Trave 5-6	40	43	5,09	5,09	A	0	0	2,38	1,38	-	-	215 744	-	472 058	23
Nodo 2																
1	Trave 1-3	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
	Trave 3-5	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
2	Trave 3-4	40	43	5,09	5,09	A	0	0	2,38	1,38	-	-	218 390	-	472 058	23
Nodo 3																
1	Trave 1-2	30	43	5,09	5,09	A	0	0	2,21	1,48	-	-	218 963	-	236 029	33
2	Trave 1-3	40	43	5,09	5,09	A	0	0	2,38	1,79	-	-	218 963	-	236 029	23
Nodo 4																
1	Trave 7-8	30	43	5,09	5,09	A	0	0	2,21	1,48	-	-	218 685	-	236 029	33
2	Trave 5-7	40	43	5,09	5,09	A	0	0	2,38	1,79	-	-	218 685	-	236 029	23
Nodo 5																
1	Trave 6-8	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
	Trave 4-6	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
Nodo 6																
1	Trave 4-6	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
	Trave 2-4	30	43	5,09	5,09	A	0	0	4,43	2,96	-	-	438 129	-	472 058	33
Nodo 7																
1	Trave 2-4	30	43	5,09	5,09	A	0	0	2,21	1,48	-	-	219 042	-	236 029	33
Nodo 8																
1	Trave 6-8	30	43	5,09	5,09	A	0	0	2,21	1,48	-	-	218 797	-	236 029	33

LEGENDA:

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

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
Travata: Trave 1-2												
Trave 1-2	0%	-31 900	42 686	-31 900	43 636	5,09	5,09	1.83[S]	0,11	1.79[S]	0,11	NO
	12,5%	-31 900	42 686	-31 900	43 636	5,09	5,09	1.83[S]	0,11	1.79[S]	0,11	NO
	25,0%	-31 900	37 001	-31 900	39 111	5,09	5,09	2.11[S]	0,11	1.99[S]	0,11	NO
	37,5%	-31 900	25 563	-31 900	29 599	5,09	5,09	3.05[S]	0,11	2.64[S]	0,11	NO
	50,0%	-31 900	14 429	-31 900	19 787	5,09	5,09	5.42[S]	0,11	3.95[S]	0,11	NO
	62,5%	-5 435	22 763	-5 435	27 327	5,09	5,09	3.67[S]	0,12	3.05[S]	0,12	NO
	75,0%	-5 435	34 095	-5 435	36 941	5,09	5,09	2.45[S]	0,12	2.26[S]	0,12	NO
	87,5%	-5 435	39 729	-5 435	41 519	5,09	5,09	2.10[S]	0,12	2.01[S]	0,12	NO
	100,0%	-5 435	39 729	-5 435	41 519	5,09	5,09	2.10[S]	0,12	2.01[S]	0,12	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 3-4												
Trave 3-4	0%	-3 405	41 165	-3 405	42 019	5,09	5,09	2.03[S]	0,12	1.99[S]	0,12	NO
	12,5%	-3 405	41 165	-3 405	42 019	5,09	5,09	2.03[S]	0,12	1.99[S]	0,12	NO
	25,0%	-3 405	31 679	-3 405	35 503	5,09	5,09	2.65[S]	0,12	2.36[S]	0,12	NO
	37,5%	-3 405	19 783	-3 405	26 573	5,09	5,09	4.24[S]	0,12	3.16[S]	0,12	NO
	50,0%	-3 405	8 393	-957	17 500	5,09	5,09	10.00[S]	0,12	4.82[S]	0,12	NO
	62,5%	-957	19 476	-957	27 132	5,09	5,09	4.33[S]	0,12	3.11[S]	0,12	NO
	75,0%	-957	31 180	-957	36 256	5,09	5,09	2.70[S]	0,12	2.32[S]	0,12	NO
	87,5%	-957	40 516	-957	42 920	5,09	5,09	2.08[S]	0,12	1.96[S]	0,12	NO
	100,0%	-957	40 516	-957	42 920	5,09	5,09	2.08[S]	0,12	1.96[S]	0,12	NO

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU												
Id _{Tr}	%L _{Li}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Piano Terra												
Travata: Trave 5-6												
Trave 5-6	0%	-7 281	45 526	-7 281	47 156	5,09	5,09	1.82[S]	0,12	1.76[S]	0,12	NO
	12,5%	-7 281	45 526	-7 281	47 156	5,09	5,09	1.82[S]	0,12	1.76[S]	0,12	NO
	25,0%	-7 281	32 743	-7 281	38 615	5,09	5,09	2.54[S]	0,12	2.15[S]	0,12	NO
	37,5%	-7 281	19 583	-7 281	28 749	5,09	5,09	4.24[S]	0,12	2.89[S]	0,12	NO
	50,0%	-7 281	7 091	-7 281	18 215	5,09	5,09	11.73[S]	0,12	4.56[S]	0,12	NO
	62,5%	-1 856	19 306	-1 856	27 872	5,09	5,09	4.36[S]	0,12	3.02[S]	0,12	NO
	75,0%	-1 856	32 611	-1 856	37 595	5,09	5,09	2.58[S]	0,12	2.24[S]	0,12	NO
	87,5%	-1 856	45 526	-1 856	46 000	5,09	5,09	1.85[S]	0,12	1.83[S]	0,12	NO
	100,0%	-1 856	45 526	-1 856	46 000	5,09	5,09	1.85[S]	0,12	1.83[S]	0,12	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 7-8												
Trave 7-8	0%	-45 596	71 291	-45 596	69 323	5,09	5,09	1.05[S]	0,11	1.08[S]	0,11	NO
	12,5%	-45 596	69 807	-45 596	68 339	5,09	5,09	1.08[S]	0,11	1.10[S]	0,11	NO
	25,0%	-45 596	49 762	-45 596	54 352	5,09	5,09	1.51[S]	0,11	1.38[S]	0,11	NO
	37,5%	-45 596	30 523	-45 596	39 559	5,09	5,09	2.47[S]	0,11	1.90[S]	0,11	NO
	50,0%	-45 596	12 087	-45 596	23 963	5,09	5,09	6.24[S]	0,11	3.14[S]	0,11	NO
	62,5%	-15 020	24 992	-15 020	36 122	5,09	5,09	3.26[S]	0,11	2.25[S]	0,11	NO
	75,0%	-15 020	43 688	-15 020	51 458	5,09	5,09	1.86[S]	0,11	1.86[S]	0,11	NO
	87,5%	-15 020	63 188	-15 020	65 988	5,09	5,09	1.29[S]	0,11	1.23[S]	0,11	NO
	100,0%	-15 020	64 634	-15 020	67 010	5,09	5,09	1.26[S]	0,11	1.21[S]	0,11	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 1-3-5-7												
Trave 1-3	0%	-14 790	30 076	-14 790	30 078	5,09	5,09	2.71[S]	0,11	2.71[S]	0,11	NO
	12,5%	-14 790	30 076	-14 790	30 078	5,09	5,09	2.71[S]	0,11	2.71[S]	0,11	NO
	25,0%	-14 790	19 029	-14 790	27 461	5,09	5,09	4.29[S]	0,11	2.97[S]	0,11	NO
	37,5%	-14 790	8 810	-14 790	23 134	5,09	5,09	9.27[S]	0,11	3.53[S]	0,11	NO
	50,0%	-6 214	792	-14 790	17 199	5,09	5,09	NS	0,12	4.74[S]	0,11	NO
	62,5%	-6 214	11 861	-14 790	14 558	5,09	5,09	7.03[S]	0,12	5.61[S]	0,11	NO
	75,0%	-6 214	24 611	-6 214	17 933	5,09	5,09	3.38[S]	0,12	4.65[S]	0,12	NO
	87,5%	-6 214	38 140	-6 214	18 070	5,09	5,09	2.18[S]	0,12	4.61[S]	0,12	NO
	100%	-6 214	38 140	-6 214	18 070	5,09	5,09	2.18[S]	0,12	4.61[S]	0,12	NO
Trave 3-5	0%	-9 015	41 289	-9 015	23 997	5,09	5,09	2.00[S]	0,12	3.45[S]	0,12	NO
	12,5%	-9 015	41 289	-9 015	23 997	5,09	5,09	2.00[S]	0,12	3.45[S]	0,12	NO
	25,0%	-9 015	29 443	-9 015	20 585	5,09	5,09	2.81[S]	0,12	4.02[S]	0,12	NO
	37,5%	-9 015	18 224	-9 015	15 252	5,09	5,09	4.54[S]	0,12	5.43[S]	0,12	NO
	50,0%	-8 023	12 906	-9 015	8 206	5,09	5,09	6.43[S]	0,12	10.09[S]	0,12	NO
	62,5%	-8 023	25 477	-8 023	9 841	5,09	5,09	3.25[S]	0,12	8.43[S]	0,12	NO
	75,0%	-8 023	39 835	-8 023	12 037	5,09	5,09	2.08[S]	0,12	6.89[S]	0,12	NO
	87,5%	-8 023	54 666	-8 023	12 462	5,09	5,09	1.51[S]	0,12	6.66[S]	0,12	NO
	100%	-8 023	54 666	-8 023	12 462	5,09	5,09	1.51[S]	0,12	6.66[S]	0,12	NO
Trave 5-7	0%	-15 256	52 811	-15 256	6 422	5,09	5,09	1.54[S]	0,11	12.70[S]	0,11	NO
	12,5%	-15 256	43 808	-15 256	16 345	5,09	5,09	1.86[S]	0,11	4.99[S]	0,11	NO
	25,0%	-15 256	18 987	-15 256	21 497	5,09	5,09	4.29[S]	0,11	3.79[S]	0,11	NO
	37,5%	0	0	4 724	32 343	5,09	5,09	-	VNR	2.64[V]	0,12	NO
	50,0%	0	0	4 724	35 387	5,09	5,09	-	VNR	2.41[V]	0,12	NO
	62,5%	0	0	-8 096	32 841	5,09	5,09	-	VNR	2.52[S]	0,12	NO
	75,0%	-8 096	7 013	-8 096	32 940	5,09	5,09	11.83[S]	0,12	2.52[S]	0,12	NO
	87,5%	-8 096	26 770	-8 096	32 510	5,09	5,09	3.10[S]	0,12	2.55[S]	0,12	NO
	100,0%	-8 096	34 246	-8 096	27 799	5,09	5,09	2.42[S]	0,12	2.98[S]	0,12	NO
Piano Terra												
Travata: Trave 2-4-6-8												
Trave 2-4	0%	-30 104	36 510	-30 104	34 656	5,09	5,09	2.15[S]	0,11	2.26[S]	0,11	NO
	12,5%	-30 104	36 510	-30 104	34 656	5,09	5,09	2.15[S]	0,11	2.26[S]	0,11	NO
	25,0%	-30 104	24 946	-30 104	31 140	5,09	5,09	3.14[S]	0,11	2.52[S]	0,11	NO
	37,5%	-30 104	13 709	-30 104	25 843	5,09	5,09	5.73[S]	0,11	3.04[S]	0,11	NO
	50,0%	-30 104	3 999	-30 104	19 021	5,09	5,09	19.64[S]	0,11	4.13[S]	0,11	NO
	62,5%	-29 361	12 954	-29 361	16 540	5,09	5,09	6.07[S]	0,11	4.75[S]	0,11	NO
	75,0%	-29 361	26 327	-29 361	19 701	5,09	5,09	2.99[S]	0,11	3.79[S]	0,11	NO
	87,5%	-29 361	39 926	-29 361	21 180	5,09	5,09	1.97[S]	0,11	3.71[S]	0,11	NO
	100,0%	-29 361	39 926	-29 361	21 180	5,09	5,09	1.97[S]	0,11	3.71[S]	0,11	NO
Trave 4-6	0%	-6 796	41 739	-6 796	23 849	5,09	5,09	1.99[S]	0,12	3.49[S]	0,12	NO
	12,5%	-6 796	41 739	-6 796	23 849	5,09	5,09	1.99[S]	0,12	3.49[S]	0,12	NO
	25,0%	-6 796	29 335	-6 796	20 665	5,09	5,09	2.83[S]	0,12	4.03[S]	0,12	NO
	37,5%	-6 796	17 759	-6 796	15 583	5,09	5,09	4.69[S]	0,12	5.34[S]	0,12	NO
	50,0%	-4 970	11 726	-6 796	8 747	5,09	5,09	7.13[S]	0,12	9.52[S]	0,12	NO
	62,5%	-4 970	24 162	-4 970	11 268	5,09	5,09	3.46[S]	0,12	7.42[S]	0,12	NO
	75,0%	-4 970	38 428	-4 970	13 662	5,09	5,09	2.17[S]	0,12	6.12[S]	0,12	NO
	87,5%	-4 970	53 447	-4 970	14 231	5,09	5,09	1.56[S]	0,12	5.87[S]	0,12	NO
	100%	-4 970	53 447	-4 970	14 231	5,09	5,09	1.56[S]	0,12	5.87[S]	0,12	NO
Trave 6-8	0%	-27 632	53 659	-27 632	9 424	5,09	5,09	1.47[S]	0,11	8.39[S]	0,11	NO
	12,5%	-27 632	45 256	-27 632	17 182	5,09	5,09	1.74[S]	0,11	4.60[S]	0,11	NO
	25,0%	-27 632	20 640	-27 632	20 417	5,09	5,09	3.83[S]	0,11	3.87[S]	0,11	NO
	37,5%	-27 632	522	6 144	29 685	5,09	5,09	NS	0,11	2.89[V]	0,12	NO
	50,0%	0	0	-24 692	28 955	5,09	5,09	-	VNR	2.75[S]	0,11	NO
	62,5%	0	0	-24 692	33 354	5,09	5,09	-	VNR	2.38[S]	0,11	NO
	75,0%	-24 692	13 146	-24 692	33 747	5,09	5,09	6.06[S]	0,11	2.36[S]	0,11	NO
	87,5%	-24 692	33 484	-24 692	33 694	5,09	5,09	2.37[S]	0,11	2.36[S]	0,11	NO
	100,0%	-24 692	40 668	-24 692	30 363	5,09	5,09	1.95[S]	0,11	2.62[S]	0,11	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
N_{Ed,s}, M_{Ed,3,s}	Sollecitazioni di progetto per armatura superiore (N _{Ed} > 0: compressione).
N_{Ed,i}, M_{Ed,3,i}	Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore (N _{Ed} > 0: compressione).
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).

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]					
CS _s , CS _i		Coefficiente di sicurezza relativo alle sollecitazioni che tendono le fibre superiori e inferiori ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).										
R _f		[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.										

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

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{Li}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
Piano Terra									Travata: Trave 1-2						
Trave 1-2	0%	+	87 720	3,37	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-78 694	3,75	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	86 589	3,41	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-79 819	3,70	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	85 458	3,46	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-80 944	3,65	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	84 327	2,21	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-82 069	2,27	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	83 195	2,24	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-83 195	2,24	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	82 070	2,27	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-84 325	2,21	295 361	186 149	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	80 944	3,65	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-85 457	3,46	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	79 819	3,70	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-86 588	3,41	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	78 694	3,75	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-87 719	3,37	295 361	358 443	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra									Travata: Trave 3-4						
Trave 3-4	0%	+	76 731	3,85	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-64 421	4,58	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	75 185	3,93	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-65 952	4,48	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	73 639	2,43	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
		-	-67 483	2,65	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	72 092	2,48	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
		-	-69 015	2,59	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	70 547	2,54	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
		-	-70 546	2,54	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	69 015	2,59	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
		-	-72 092	2,48	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	67 484	2,65	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
		-	-73 638	2,43	295 361	178 899	0	0	0	0	2,50	0,04570	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	65 953	4,48	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-75 184	3,93	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	64 422	4,58	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-76 730	3,85	295 361	359 808	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra									Travata: Trave 5-6						
Trave 5-6	0%	+	68 252	4,33	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-54 128	5,46	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	66 479	4,44	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-55 884	5,29	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	64 704	2,91	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-57 642	3,26	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	62 931	2,99	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-59 398	3,17	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	61 156	3,08	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-61 156	3,08	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	59 400	3,17	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-62 929	2,99	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	57 642	3,26	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-64 704	2,91	295 361	188 129	0	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	55 886	5,29	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-66 477	4,44	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	54 127	5,46	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-68 253	4,33	295 361	360 424	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra									Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	0%	+	56 912	5,19	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-42 195	7,00	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	55 067	5,36	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-44 030	6,71	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	53 223	3,64	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-45 864	4,23	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	51 378	3,77	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-47 699	4,06	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	49 533	3,91	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-49 534	3,91	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	47 699	4,06	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-51 378	3,77	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	45 864	4,23	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-													

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

Id _{Tr}	% _{oLLI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _r
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
		-	-53 222	3,64	295 361	193 776	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	44 029	6,71	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-55 067	5,36	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	42 194	7,00	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-56 912	5,19	295 361	356 594	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 1-3-5-7					
Trave 1-3	0%	+	73 179	4,04	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-46 093	6,41	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	69 033	4,28	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-50 165	5,89	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	64 838	3,02	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-54 285	3,60	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	60 602	3,23	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-58 454	3,35	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	56 390	3,47	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-62 744	3,12	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	52 131	3,75	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-67 082	2,92	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	47 825	4,09	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-71 468	2,74	295 361	195 572	0	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	43 474	6,79	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-75 901	3,89	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	39 076	7,56	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-80 381	3,67	295 361	358 391	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Trave 3-5	0%	+	75 369	3,92	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-46 498	6,35	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	70 865	4,17	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-50 919	5,80	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	66 314	3,10	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-55 384	3,72	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	61 727	3,34	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-59 903	3,44	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	57 172	3,60	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-64 546	3,19	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	52 570	3,92	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-69 237	2,97	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	47 926	4,30	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-73 970	2,78	295 361	205 873	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	43 234	6,83	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-78 754	3,75	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	38 500	7,67	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-83 580	3,53	295 361	358 218	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Trave 5-7	0%	+	63 332	4,67	295 729	356 595	2 634	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-12 958	22,82	295 729	356 595	2 634	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	55 476	3,49	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-20 663	9,38	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	47 501	4,08	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-28 483	6,80	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	39 424	4,92	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-36 431	5,32	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	31 377	6,18	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-44 638	4,34	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	23 214	8,35	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-52 965	3,66	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	14 938	12,97	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-61 407	3,16	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	6 548	29,59	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
		-	-69 967	2,77	295 729	193 777	2 634	0	0	0	2,50	0,05026	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	0	-	295 729	356 595	2 634	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-78 644	3,76	295 729	356 595	2 634	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Piano Terra										Travata: Trave 2-4-6-8					
Trave 2-4	0%	+	71 485	4,13	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-45 120	6,55	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	67 445	4,38	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-49 088	6,02	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	63 358	2,95	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-53 101	3,52	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	59 234	3,16	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-57 162	3,27	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	55 135	3,39	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-61 337	3,05	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	50 991	3,67	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-65 557	2,85	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	46 804	4,00	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-69 822	2,68	295 431	187 123	498	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	42 574	6,94	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-74 132	3,99	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	38 300	7,71	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-78 486	3,76	295 431	359 417	498	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Trave 4-6	0%	+	75 120	3,93	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{LI}	+ / -	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg Θ	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
		-	-45 952	6,43	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	70 572	4,19	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-50 415	5,86	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	65 977	3,12	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-54 924	3,74	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	61 344	3,35	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-59 488	3,46	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	56 743	3,62	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-64 177	3,20	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	52 098	3,95	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-68 912	2,98	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	47 406	4,34	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
		-	-73 695	2,79	295 361	205 645	0	0	0	0	2,50	0,05291	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	42 668	6,92	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-78 524	3,76	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	100%	+	37 887	7,80	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-83 399	3,54	295 361	357 990	0	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
Trave 6-8	0%	+	62 171	4,76	295 841	357 590	3 435	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
		-	-13 256	22,32	295 841	357 590	3 435	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	54 534	3,40	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-20 746	8,93	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	46 787	3,96	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-28 343	6,54	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	38 943	4,76	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-36 062	5,14	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	31 132	5,95	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-44 028	4,21	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	23 214	7,98	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-52 104	3,56	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	15 187	12,20	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-60 293	3,07	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	7 053	26,27	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
		-	-68 591	2,70	295 841	185 295	3 435	0	0	0	2,50	0,04787	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	0	-	295 841	357 590	3 435	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO
	-	-76 997	3,84	295 841	357 590	3 435	0	0	0	2,50	0,09139	0,0000	0,0000	NO	

LEGENDA:

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

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

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU														
Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg _Θ	u _m	A	t	A _{sw}	A _{s,l}	A _{r,t}	R _r
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Piano Terra								Travata: Trave 1-2						
Trave 1-2	0%	1 321	6,88	39 050	71 888	9 093	2,50	1 195	79 202	101	0,00085	0,00	4,38	NO
	25,0%	1 321	7,46	39 050	71 888	9 855	2,50	1 195	79 202	101	0,00085	0,00	4,75	NO
	50,0%	1 321	3,37	39 050	4 450	14 783	2,50	1 195	79 202	101	0,00085	0,00	7,13	NO
	75,0%	1 321	8,88	39 050	71 888	11 733	2,50	1 195	79 202	101	0,00085	0,00	5,65	NO
	100,0 %	1 321	8,35	39 050	71 888	11 029	2,50	1 195	79 202	101	0,00085	0,00	5,32	NO
Piano Terra								Travata: Trave 3-4						
Trave 3-4	0%	787	13,94	39 050	71 888	10 970	2,50	1 195	79 202	101	0,00051	0,00	5,29	NO
	25,0%	787	1,37	39 050	1 078	10 559	2,50	1 195	79 202	101	0,00051	0,00	5,09	NO
	50,0%	787	1,37	39 050	1 078	15 252	2,50	1 195	79 202	101	0,00051	0,00	7,35	NO
	75,0%	787	1,37	39 050	1 078	11 498	2,50	1 195	79 202	101	0,00051	0,00	5,54	NO
	100,0 %	787	14,01	39 050	71 888	11 029	2,50	1 195	79 202	101	0,00051	0,00	5,32	NO
Piano Terra								Travata: Trave 5-6						
Trave 5-6	0%	546	15,04	39 050	71 888	8 213	2,50	1 195	79 202	101	0,00035	0,00	3,96	NO
	25,0%	546	8,15	39 050	4 450	11 615	2,50	1 195	79 202	101	0,00035	0,00	5,60	NO
	50,0%	546	8,15	39 050	4 450	15 252	2,50	1 195	79 202	101	0,00035	0,00	7,35	NO
	75,0%	546	8,15	39 050	4 450	10 559	2,50	1 195	79 202	101	0,00035	0,00	5,09	NO
	100,0 %	546	17,51	39 050	71 888	9 562	2,50	1 195	79 202	101	0,00035	0,00	4,61	NO
Piano Terra								Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	0%	2 045	2,87	39 050	71 888	5 866	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	2,26	0,57	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLU														
Id _{Tr}	%L _{Lt}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctgθ	u _m	A	t	A _{sw}	A _{s,l}	A _{f,t}	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm²]	[mm]	[cm²/cm]	[cm²]	[cm²]	
	25,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	10 325	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	2,26	2,71	NO
	50,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	17 247	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	2,26	6,05	NO
	75,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	12 671	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	2,26	3,85	NO
	100,0 %	2 045	4,25	39 050	71 888	8 682	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	2,26	1,92	NO
Piano Terra								Travata: Trave 1-3-5-7						
Trave 1-3	0%	1 342	9,35	39 050	71 888	12 554	2,50	1 195	79 202	101	0,00087	0,00	6,05	NO
	25,0%	1 342	6,08	39 050	8 159	13 962	2,50	1 195	79 202	101	0,00087	0,00	6,73	NO
	50,0%	1 342	6,08	39 050	8 159	16 426	2,50	1 195	79 202	101	0,00087	0,00	7,92	NO
	75,0%	1 342	6,08	39 050	8 159	15 135	2,50	1 195	79 202	101	0,00087	0,00	7,29	NO
	100%	1 342	10,49	39 050	71 888	14 079	2,50	1 195	79 202	101	0,00087	0,00	6,79	NO
Trave 3-5	0%	1 409	9,24	39 050	71 888	13 023	2,50	1 195	79 202	101	0,00091	0,00	6,28	NO
	25,0%	1 409	8,70	39 050	12 258	12 906	2,50	1 195	79 202	101	0,00091	0,00	6,22	NO
	50,0%	1 409	8,70	39 050	12 258	17 599	2,50	1 195	79 202	101	0,00091	0,00	8,48	NO
	75,0%	1 409	8,70	39 050	12 258	13 727	2,50	1 195	79 202	101	0,00091	0,00	6,62	NO
	100%	1 409	7,49	39 050	71 888	10 559	2,50	1 195	79 202	101	0,00091	0,00	5,09	NO
Trave 5-7	0%	2 045	5,16	39 050	71 888	10 559	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	0,00	5,09	NO
	25,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	14 666	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	0,00	7,07	NO
	50,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	15 252	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	0,00	7,35	NO
	75,0%	2 045	3,99	39 050	8 159	14 079	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	0,00	6,79	NO
	100,0 %	2 045	6,17	39 050	71 888	12 613	2,50	1 195	79 202	101	0,00132	0,00	6,08	NO
Piano Terra								Travata: Trave 2-4-6-8						
Trave 2-4	0%	940	11,73	39 050	71 888	11 029	2,50	1 195	79 202	101	0,00061	0,00	5,32	NO
	25,0%	940	4,73	39 050	4 450	11 733	2,50	1 195	79 202	101	0,00061	0,00	5,65	NO
	50,0%	940	4,73	39 050	4 450	15 018	2,50	1 195	79 202	101	0,00061	0,00	7,24	NO
	75,0%	940	4,73	39 050	4 450	10 442	2,50	1 195	79 202	101	0,00061	0,00	5,03	NO
	100,0 %	940	12,98	39 050	71 888	12 202	2,50	1 195	79 202	101	0,00061	0,00	5,88	NO
Trave 4-6	0%	1 499	8,77	39 050	71 888	13 141	2,50	1 195	79 202	101	0,00097	0,00	6,33	NO
	25,0%	1 499	8,18	39 050	12 258	12 906	2,50	1 195	79 202	101	0,00097	0,00	6,22	NO
	50,0%	1 499	8,18	39 050	12 258	17 599	2,50	1 195	79 202	101	0,00097	0,00	8,48	NO
	75,0%	1 499	8,18	39 050	12 258	13 844	2,50	1 195	79 202	101	0,00097	0,00	6,67	NO
	100%	1 499	7,04	39 050	71 888	10 559	2,50	1 195	79 202	101	0,00097	0,00	5,09	NO
Trave 6-8	0%	1 655	6,17	39 050	71 888	10 207	2,50	1 195	79 202	101	0,00107	0,00	4,92	NO
	25,0%	1 655	2,69	39 050	4 450	13 962	2,50	1 195	79 202	101	0,00107	0,00	6,73	NO
	50,0%	1 655	2,69	39 050	4 450	15 018	2,50	1 195	79 202	101	0,00107	0,00	7,24	NO
	75,0%	1 655	2,69	39 050	4 450	12 906	2,50	1 195	79 202	101	0,00107	0,00	6,22	NO
	100,0 %	1 655	6,03	39 050	71 888	9 973	2,50	1 195	79 202	101	0,00107	0,00	4,81	NO

LEGENDA:

Id _{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L _{Lt}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Lt}), a partire dall'estremo iniziale.
T _{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T _{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T _{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctgθ	Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
u _m	Perimetro medio del nucleo resistente.
A	Area racchiusa dalla fibra media del profilo periferico (u _m).
t	Spessore della sezione cava.
A _{sw}	Area delle staffe strettamente necessaria per la torsione.
A _{s,l}	Area barre longitudinali di parete esecutive.
A _{f,t}	Area di ferri a flessione strettamente necessaria per torsione.
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU								
Id_{Tr}	%L_{Lt}	T_{Ed}	+ / -	V_{Ed,2}	V_{Rcd}	T_{Rcd}	Ctgθ	CS_{v,T}
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]		
Piano Terra					Travata: Trave 1-2			
Trave 1-2	0%	1321	+	87 720	295 361	39 050	2,50	3,02
			-	-78 694	295 361	39 050	2,50	3,33
	12,5%	1321	+	86 589	295 361	39 050	2,50	3,06
			-	-79 819	295 361	39 050	2,50	3,29
	25,0%	1321	+	85 458	295 361	39 050	2,50	3,09
			-	-80 944	295 361	39 050	2,50	3,25
	37,5%	1321	+	84 327	295 361	39 050	2,50	3,13
			-	-82 069	295 361	39 050	2,50	3,21
	50,0%	1321	+	83 195	295 361	39 050	2,50	3,17
			-	-83 195	295 361	39 050	2,50	3,17
	62,5%	1321	+	82 070	295 361	39 050	2,50	3,21
			-	-84 325	295 361	39 050	2,50	3,13
	75,0%	1321	+	80 944	295 361	39 050	2,50	3,25
			-	-85 457	295 361	39 050	2,50	3,09
	87,5%	1321	+	79 819	295 361	39 050	2,50	3,29
			-	-86 588	295 361	39 050	2,50	3,06
100,0%	1321	+	78 694	295 361	39 050	2,50	3,33	
		-	-87 719	295 361	39 050	2,50	3,02	
Piano Terra					Travata: Trave 3-4			
Trave 3-4	0%	787	+	76 731	295 361	39 050	2,50	3,57

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU

Id _{Tr}	%L _{L1} [%]	T _{Ed} [N-m]	+ / -	V _{Ed,2} [N]	V _{Rcd} [N]	T _{Rcd} [N-m]	Ctgθ	CS _{v,T}
			-	-64 421	295 361	39 050	2,50	4,20
	12,5%	787	+	75 185	295 361	39 050	2,50	3,64
			-	-65 952	295 361	39 050	2,50	4,11
	25,0%	787	+	73 639	295 361	39 050	2,50	3,71
			-	-67 483	295 361	39 050	2,50	4,02
	37,5%	787	+	72 092	295 361	39 050	2,50	3,78
			-	-69 015	295 361	39 050	2,50	3,94
	50,0%	787	+	70 547	295 361	39 050	2,50	3,86
			-	-70 546	295 361	39 050	2,50	3,86
	62,5%	787	+	69 015	295 361	39 050	2,50	3,94
			-	-72 092	295 361	39 050	2,50	3,78
	75,0%	787	+	67 484	295 361	39 050	2,50	4,02
			-	-73 638	295 361	39 050	2,50	3,71
	87,5%	787	+	65 953	295 361	39 050	2,50	4,11
			-	-75 184	295 361	39 050	2,50	3,64
	100,0%	787	+	64 422	295 361	39 050	2,50	4,20
			-	-76 730	295 361	39 050	2,50	3,57
Piano Terra					Travata: Trave 5-6			
Trave 5-6	0%	546	+	68 252	295 361	39 050	2,50	4,08
			-	-54 128	295 361	39 050	2,50	5,07
	12,5%	546	+	66 479	295 361	39 050	2,50	4,18
			-	-55 884	295 361	39 050	2,50	4,92
	25,0%	546	+	64 704	295 361	39 050	2,50	4,29
			-	-57 642	295 361	39 050	2,50	4,78
	37,5%	546	+	62 931	295 361	39 050	2,50	4,40
			-	-59 398	295 361	39 050	2,50	4,65
	50,0%	546	+	61 156	295 361	39 050	2,50	4,52
			-	-61 156	295 361	39 050	2,50	4,52
	62,5%	546	+	59 400	295 361	39 050	2,50	4,65
			-	-62 929	295 361	39 050	2,50	4,40
	75,0%	546	+	57 642	295 361	39 050	2,50	4,78
			-	-64 704	295 361	39 050	2,50	4,29
	87,5%	546	+	55 886	295 361	39 050	2,50	4,92
			-	-66 477	295 361	39 050	2,50	4,18
	100,0%	546	+	54 127	295 361	39 050	2,50	5,07
			-	-68 253	295 361	39 050	2,50	4,08
Piano Terra					Travata: Trave 7-8			
Trave 7-8	0%	2045	+	56 912	295 361	39 050	2,50	4,08
			-	-42 195	295 361	39 050	2,50	5,12
	12,5%	2045	+	55 067	295 361	39 050	2,50	4,19
			-	-44 030	295 361	39 050	2,50	4,96
	25,0%	2045	+	53 223	295 361	39 050	2,50	4,30
			-	-45 864	295 361	39 050	2,50	4,82
	37,5%	2045	+	51 378	295 361	39 050	2,50	4,42
			-	-47 699	295 361	39 050	2,50	4,68
	50,0%	2045	+	49 533	295 361	39 050	2,50	4,54
			-	-49 534	295 361	39 050	2,50	4,54
	62,5%	2045	+	47 699	295 361	39 050	2,50	4,68
			-	-51 378	295 361	39 050	2,50	4,42
	75,0%	2045	+	45 864	295 361	39 050	2,50	4,82
			-	-53 222	295 361	39 050	2,50	4,30
	87,5%	2045	+	44 029	295 361	39 050	2,50	4,96
			-	-55 067	295 361	39 050	2,50	4,19
	100,0%	2045	+	42 194	295 361	39 050	2,50	5,12
			-	-56 912	295 361	39 050	2,50	4,08
Piano Terra					Travata: Trave 1-3-5-7			
Trave 1-3	0%	1342	+	73 179	295 361	39 050	2,50	3,54
			-	-46 093	295 361	39 050	2,50	5,25
	12,5%	1342	+	69 033	295 361	39 050	2,50	3,73
			-	-50 165	295 361	39 050	2,50	4,90
	25,0%	1342	+	64 838	295 361	39 050	2,50	3,94
			-	-54 285	295 361	39 050	2,50	4,58
	37,5%	1342	+	60 602	295 361	39 050	2,50	4,17
			-	-58 454	295 361	39 050	2,50	4,31
	50,0%	1342	+	56 390	295 361	39 050	2,50	4,44
			-	-62 744	295 361	39 050	2,50	4,05
	62,5%	1342	+	52 131	295 361	39 050	2,50	4,74
			-	-67 082	295 361	39 050	2,50	3,82
	75,0%	1342	+	47 825	295 361	39 050	2,50	5,09
			-	-71 468	295 361	39 050	2,50	3,62
	87,5%	1342	+	43 474	295 361	39 050	2,50	5,51
			-	-75 901	295 361	39 050	2,50	3,43
	100%	1342	+	39 076	295 361	39 050	2,50	6,00
			-	-80 381	295 361	39 050	2,50	3,26
Trave 3-5	0%	1409	+	75 369	295 361	39 050	2,50	3,43
			-	-46 498	295 361	39 050	2,50	5,17
	12,5%	1409	+	70 865	295 361	39 050	2,50	3,62
			-	-50 919	295 361	39 050	2,50	4,80
	25,0%	1409	+	66 314	295 361	39 050	2,50	3,84
			-	-55 384	295 361	39 050	2,50	4,47
	37,5%	1409	+	61 727	295 361	39 050	2,50	4,08
			-	-59 903	295 361	39 050	2,50	4,19
	50,0%	1409	+	57 172	295 361	39 050	2,50	4,35

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU

Id_{Tr}	%L_{L1} [%]	T_{Ed} [N·m]	+ / -	V_{Ed,2} [N]	V_{Rcd} [N]	T_{Rcd} [N·m]	Ctgθ	CS_{v,T}	
Trave 5-7			-	-64 546	295 361	39 050	2,50	3,93	
	62,5%	1409	+	52 570	295 361	39 050	2,50	4,67	
			-	-69 237	295 361	39 050	2,50	3,70	
	75,0%	1409	+	47 926	295 361	39 050	2,50	5,04	
			-	-73 970	295 361	39 050	2,50	3,49	
	87,5%	1409	+	43 234	295 361	39 050	2,50	5,48	
			-	-78 754	295 361	39 050	2,50	3,30	
	100%	1409	+	38 500	295 361	39 050	2,50	6,01	
			-	-83 580	295 361	39 050	2,50	3,13	
	Trave 5-7	0%	2045	+	63 332	295 729	39 050	2,50	3,75
				-	-12 958	295 729	39 050	2,50	10,40
		12,5%	2045	+	55 476	295 729	39 050	2,50	4,17
				-	-20 663	295 729	39 050	2,50	8,18
		25,0%	2045	+	47 501	295 729	39 050	2,50	4,70
				-	-28 483	295 729	39 050	2,50	6,73
		37,5%	2045	+	39 424	295 729	39 050	2,50	5,39
				-	-36 431	295 729	39 050	2,50	5,70
50,0%		2045	+	31 377	295 729	39 050	2,50	6,31	
			-	-44 638	295 729	39 050	2,50	4,92	
Trave 5-7	62,5%	2045	+	23 214	295 729	39 050	2,50	7,64	
			-	-52 965	295 729	39 050	2,50	4,32	
	75,0%	2045	+	14 938	295 729	39 050	2,50	9,72	
			-	-61 407	295 729	39 050	2,50	3,85	
	87,5%	2045	+	6 548	295 729	39 050	2,50	13,42	
			-	-69 967	295 729	39 050	2,50	3,46	
	100,0%	2045	+	0	295 729	39 050	2,50	VNR	
			-	-78 644	295 729	39 050	2,50	3,14	
Piano Terra									
Trave 2-4	Travata: Trave 2-4-6-8								
	0%	940	+	71 485	295 431	39 050	2,50	3,76	
			-	-45 120	295 431	39 050	2,50	5,66	
	12,5%	940	+	67 445	295 431	39 050	2,50	3,96	
			-	-49 088	295 431	39 050	2,50	5,26	
	25,0%	940	+	63 358	295 431	39 050	2,50	4,19	
			-	-53 101	295 431	39 050	2,50	4,91	
	37,5%	940	+	59 234	295 431	39 050	2,50	4,45	
			-	-57 162	295 431	39 050	2,50	4,60	
	50,0%	940	+	55 135	295 431	39 050	2,50	4,75	
			-	-61 337	295 431	39 050	2,50	4,32	
	62,5%	940	+	50 991	295 431	39 050	2,50	5,08	
			-	-65 557	295 431	39 050	2,50	4,07	
	75,0%	940	+	46 804	295 431	39 050	2,50	5,48	
			-	-69 822	295 431	39 050	2,50	3,84	
	87,5%	940	+	42 574	295 431	39 050	2,50	5,95	
			-	-74 132	295 431	39 050	2,50	3,64	
100,0%	940	+	38 300	295 431	39 050	2,50	6,51		
		-	-78 486	295 431	39 050	2,50	3,45		
Trave 4-6	0%	1499	+	75 120	295 361	39 050	2,50	3,42	
			-	-45 952	295 361	39 050	2,50	5,16	
	12,5%	1499	+	70 572	295 361	39 050	2,50	3,61	
			-	-50 415	295 361	39 050	2,50	4,78	
	25,0%	1499	+	65 977	295 361	39 050	2,50	3,82	
			-	-54 924	295 361	39 050	2,50	4,46	
	37,5%	1499	+	61 344	295 361	39 050	2,50	4,06	
			-	-59 488	295 361	39 050	2,50	4,17	
	50,0%	1499	+	56 743	295 361	39 050	2,50	4,34	
			-	-64 177	295 361	39 050	2,50	3,91	
62,5%	1499	+	52 098	295 361	39 050	2,50	4,66		
		-	-68 912	295 361	39 050	2,50	3,68		
Trave 4-6	75,0%	1499	+	47 406	295 361	39 050	2,50	5,03	
			-	-73 695	295 361	39 050	2,50	3,47	
	87,5%	1499	+	42 668	295 361	39 050	2,50	5,47	
			-	-78 524	295 361	39 050	2,50	3,29	
	100%	1499	+	37 887	295 361	39 050	2,50	6,00	
			-	-83 399	295 361	39 050	2,50	3,12	
	Trave 6-8	0%	1655	+	62 171	295 841	39 050	2,50	3,96
				-	-13 256	295 841	39 050	2,50	11,47
12,5%		1655	+	54 534	295 841	39 050	2,50	4,41	
			-	-20 746	295 841	39 050	2,50	8,89	
25,0%		1655	+	46 787	295 841	39 050	2,50	4,99	
			-	-28 343	295 841	39 050	2,50	7,24	
37,5%		1655	+	38 943	295 841	39 050	2,50	5,75	
			-	-36 062	295 841	39 050	2,50	6,09	
50,0%		1655	+	31 132	295 841	39 050	2,50	6,77	
			-	-44 028	295 841	39 050	2,50	5,23	
Trave 6-8	62,5%	1655	+	23 214	295 841	39 050	2,50	8,27	
			-	-52 104	295 841	39 050	2,50	4,58	
	75,0%	1655	+	15 187	295 841	39 050	2,50	10,67	
			-	-60 293	295 841	39 050	2,50	4,06	
	87,5%	1655	+	7 053	295 841	39 050	2,50	15,10	
			-	-68 591	295 841	39 050	2,50	3,65	
	100,0%	1655	+	0	295 841	39 050	2,50	VNR	
			-	-76 997	295 841	39 050	2,50	3,30	

LEGENDA:

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU								
Id _{Tr}	%L _{LT}	T _{Ed}	+/-	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	Ctgθ	CS _{v,T}
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]		
Id _{Tr}		Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.						
%L _{LT}		Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LT}), a partire dall'estremo iniziale.						
T _{Ed}		Momento torcente di progetto.						
+/-		[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.						
V _{Ed,2}		Taglio di progetto in direzione 2.						
V _{Rcd}		Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.						
T _{Rcd}		Momento resistente del calcestruzzo.						
Ctgθ		Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.						
CS _{v,T}		Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).						

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]	[cm²]	[cm²]					
Piano Terra							Travata: Trave 1-2					
Trave 1-2	0%	-27 095	33 767	-27 095	34 717	5,09	5,09	2.76[S]	0,10	2.69[S]	0,10	NO
	12,5%	-27 095	33 767	-27 095	34 717	5,09	5,09	2.76[S]	0,10	2.69[S]	0,10	NO
	25,0%	-27 095	29 116	-27 095	31 226	5,09	5,09	3.20[S]	0,10	2.99[S]	0,10	NO
	37,5%	-27 095	19 804	-27 095	23 840	5,09	5,09	4.71[S]	0,10	3.91[S]	0,10	NO
	50,0%	-27 095	10 795	-27 095	16 153	5,09	5,09	8.65[S]	0,10	5.78[S]	0,10	NO
	62,5%	-627	17 845	-627	22 409	5,09	5,09	5.53[S]	0,11	4.40[S]	0,11	NO
	75,0%	-627	27 053	-627	29 899	5,09	5,09	3.65[S]	0,11	3.30[S]	0,11	NO
	87,5%	-627	31 651	-627	33 441	5,09	5,09	3.12[S]	0,11	2.95[S]	0,11	NO
100,0%	-627	31 651	-627	33 441	5,09	5,09	3.12[S]	0,11	2.95[S]	0,11	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 3-4					
Trave 3-4	0%	-2 952	31 411	-2 952	32 265	5,09	5,09	3.13[S]	0,11	3.04[S]	0,11	NO
	12,5%	-2 952	31 411	-2 952	32 265	5,09	5,09	3.13[S]	0,11	3.04[S]	0,11	NO
	25,0%	-2 952	23 796	-2 952	27 620	5,09	5,09	4.13[S]	0,11	3.56[S]	0,11	NO
	37,5%	-2 952	14 332	-2 952	21 122	5,09	5,09	6.86[S]	0,11	4.65[S]	0,11	NO
	50,0%	-2 952	5 376	-607	14 522	5,09	5,09	18.29[S]	0,11	6.80[S]	0,11	NO
	62,5%	-607	14 064	-607	21 720	5,09	5,09	7.02[S]	0,11	4.55[S]	0,11	NO
	75,0%	-607	23 335	-607	28 411	5,09	5,09	4.23[S]	0,11	3.47[S]	0,11	NO
	87,5%	-607	30 801	-607	33 205	5,09	5,09	3.20[S]	0,11	2.97[S]	0,11	NO
100,0%	-607	30 801	-607	33 205	5,09	5,09	3.20[S]	0,11	2.97[S]	0,11	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 5-6					
Trave 5-6	0%	-6 335	34 530	-6 335	36 160	5,09	5,09	2.82[S]	0,11	2.70[S]	0,11	NO
	12,5%	-6 335	34 530	-6 335	36 160	5,09	5,09	2.82[S]	0,11	2.70[S]	0,11	NO
	25,0%	-6 335	24 290	-6 335	30 162	5,09	5,09	4.02[S]	0,11	3.23[S]	0,11	NO
	37,5%	-6 335	13 877	-6 335	23 043	5,09	5,09	7.03[S]	0,11	4.23[S]	0,11	NO
	50,0%	-6 335	4 132	-6 335	15 256	5,09	5,09	23.63[S]	0,11	6.40[S]	0,11	NO
	62,5%	-954	13 620	-954	22 186	5,09	5,09	7.25[S]	0,11	4.45[S]	0,11	NO
	75,0%	-954	24 177	-954	29 161	5,09	5,09	4.08[S]	0,11	3.38[S]	0,11	NO
	87,5%	-954	34 550	-954	35 024	5,09	5,09	2.85[S]	0,11	2.81[S]	0,11	NO
100,0%	-954	34 550	-954	35 024	5,09	5,09	2.85[S]	0,11	2.81[S]	0,11	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 7-8					
Trave 7-8	0%	-38 315	57 071	-38 315	55 103	5,09	5,09	1.59[S]	0,10	1.65[S]	0,10	NO
	12,5%	-38 315	55 834	-38 315	54 366	5,09	5,09	1.63[S]	0,10	1.67[S]	0,10	NO
	25,0%	-38 315	39 193	-38 315	43 783	5,09	5,09	2.32[S]	0,10	2.08[S]	0,10	NO
	37,5%	-38 315	23 359	-38 315	32 395	5,09	5,09	3.90[S]	0,10	2.81[S]	0,10	NO
	50,0%	-38 315	8 326	-38 315	20 202	5,09	5,09	10.94[S]	0,10	4.51[S]	0,10	NO
	62,5%	-7 739	19 031	-7 739	30 161	5,09	5,09	5.11[S]	0,11	3.22[S]	0,11	NO
	75,0%	-7 739	34 323	-7 739	42 093	5,09	5,09	2.83[S]	0,11	2.31[S]	0,11	NO
	87,5%	-7 739	50 420	-7 739	53 220	5,09	5,09	1.93[S]	0,11	1.82[S]	0,11	NO
100,0%	-7 739	51 618	-7 739	53 994	5,09	5,09	1.88[S]	0,11	1.80[S]	0,11	NO	
Piano Terra							Travata: Trave 1-3-5-7					
Trave 1-3	0%	-12 007	22 669	-12 007	22 671	5,09	5,09	4.25[S]	0,10	4.25[S]	0,10	NO
	12,5%	-12 007	22 669	-12 007	22 671	5,09	5,09	4.25[S]	0,10	4.25[S]	0,10	NO
	25,0%	-12 007	13 307	-12 007	21 739	5,09	5,09	7.25[S]	0,10	4.43[S]	0,10	NO
	37,5%	-12 007	4 884	-12 007	19 208	5,09	5,09	19.75[S]	0,10	5.02[S]	0,10	NO
	50,0%	0	0	-12 007	15 068	5,09	5,09	-	VNR	6.40[S]	0,10	NO
	62,5%	-3 431	8 390	-3 431	12 668	5,09	5,09	11.71[S]	0,11	7.75[S]	0,11	NO
	75,0%	-3 431	19 346	-3 431	12 668	5,09	5,09	5.07[S]	0,11	7.75[S]	0,11	NO
	87,5%	-3 431	31 189	-3 431	12 715	5,09	5,09	3.15[S]	0,11	7.72[S]	0,11	NO
100%	-3 431	31 189	-3 431	12 758	5,09	5,09	3.15[S]	0,11	7.70[S]	0,11	NO	
Trave 3-5	0%	-7 031	32 980	-7 031	15 688	5,09	5,09	2.95[S]	0,11	6.21[S]	0,11	NO
	12,5%	-7 031	32 980	-7 031	15 688	5,09	5,09	2.95[S]	0,11	6.21[S]	0,11	NO
	25,0%	-7 031	23 074	-7 031	14 216	5,09	5,09	4.22[S]	0,11	6.85[S]	0,11	NO
	37,5%	-7 031	13 961	-7 031	10 989	5,09	5,09	6.98[S]	0,11	8.87[S]	0,11	NO
	50,0%	-6 039	10 523	-7 031	6 048	5,09	5,09	9.28[S]	0,11	16.12[S]	0,11	NO
	62,5%	-6 039	20 989	-6 039	5 353	5,09	5,09	4.65[S]	0,11	18.25[S]	0,11	NO
	75,0%	-6 039	33 240	-6 039	5 442	5,09	5,09	2.93[S]	0,11	17.95[S]	0,11	NO
	87,5%	-6 039	46 132	-6 039	5 499	5,09	5,09	2.11[S]	0,11	17.77[S]	0,11	NO
100%	-6 039	46 132	-6 039	5 547	5,09	5,09	2.11[S]	0,11	17.61[S]	0,11	NO	

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLD												
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f
	[%]	[N]	[N·m]	[N]	[N·m]	[cm ²]	[cm ²]					
Trave 5-7	0%	-11 418	46 629	-11 418	1 344	5,09	5,09	2.07[S]	0,10	71.89[S]	0,10	NO
	12,5%	-11 418	38 150	-11 418	12 898	5,09	5,09	2.53[S]	0,10	7.49[S]	0,10	NO
	25,0%	-11 418	14 961	-11 418	19 681	5,09	5,09	6.45[S]	0,10	4.90[S]	0,10	NO
	37,5%	0	0	-11 418	21 816	5,09	5,09	-	VNR	4.42[S]	0,10	NO
	50,0%	0	0	-4 258	27 759	5,09	5,09	-	VNR	3.53[S]	0,11	NO
	62,5%	0	0	-4 258	29 764	5,09	5,09	-	VNR	3.29[S]	0,11	NO
	75,0%	-4 258	2 305	-4 258	29 627	5,09	5,09	42.55[S]	0,11	3.31[S]	0,11	NO
	87,5%	-4 258	20 431	-4 258	28 382	5,09	5,09	4.80[S]	0,11	3.45[S]	0,11	NO
	100,0%	-4 258	27 381	-4 258	22 040	5,09	5,09	3.58[S]	0,11	4.45[S]	0,11	NO
Piano Terra							Travata: Trave 2-4-6-8					
Trave 2-4	0%	-22 122	27 429	-22 122	25 575	5,09	5,09	3.44[S]	0,10	3.69[S]	0,10	NO
	12,5%	-22 122	27 429	-22 122	25 575	5,09	5,09	3.44[S]	0,10	3.69[S]	0,10	NO
	25,0%	-22 122	17 784	-22 122	23 978	5,09	5,09	5.31[S]	0,10	3.93[S]	0,10	NO
	37,5%	-22 122	8 650	-22 122	20 784	5,09	5,09	10.91[S]	0,10	4.54[S]	0,10	NO
	50,0%	-22 122	1 042	-22 122	16 064	5,09	5,09	90.63[S]	0,10	5.87[S]	0,10	NO
	62,5%	-21 378	9 231	-21 378	12 817	5,09	5,09	10.24[S]	0,10	7.38[S]	0,10	NO
	75,0%	-21 378	20 502	-21 378	13 876	5,09	5,09	4.61[S]	0,10	6.81[S]	0,10	NO
	87,5%	-21 378	32 182	-21 378	13 847	5,09	5,09	2.93[S]	0,10	6.83[S]	0,10	NO
	100,0%	-21 378	32 182	-21 378	13 806	5,09	5,09	2.93[S]	0,10	6.85[S]	0,10	NO
Trave 4-6	0%	-5 187	33 425	-5 187	15 535	5,09	5,09	2.92[S]	0,11	6.30[S]	0,11	NO
	12,5%	-5 187	33 425	-5 187	15 535	5,09	5,09	2.92[S]	0,11	6.30[S]	0,11	NO
	25,0%	-5 187	22 995	-5 187	14 325	5,09	5,09	4.25[S]	0,11	6.83[S]	0,11	NO
	37,5%	-5 187	13 530	-5 187	11 354	5,09	5,09	7.23[S]	0,11	8.62[S]	0,11	NO
	50,0%	-3 362	9 353	-5 187	6 628	5,09	5,09	10.50[S]	0,11	14.76[S]	0,11	NO
	62,5%	-3 362	19 680	-3 362	6 786	5,09	5,09	4.99[S]	0,11	14.48[S]	0,11	NO
	75,0%	-3 362	31 835	-3 362	7 069	5,09	5,09	3.08[S]	0,11	13.90[S]	0,11	NO
	87,5%	-3 362	44 880	-3 362	7 106	5,09	5,09	2.18[S]	0,11	13.82[S]	0,11	NO
	100%	-3 362	44 880	-3 362	7 136	5,09	5,09	2.18[S]	0,11	13.77[S]	0,11	NO
Trave 6-8	0%	-19 747	46 779	-19 747	3 857	5,09	5,09	2.02[S]	0,10	24.61[S]	0,10	NO
	12,5%	-19 747	38 953	-19 747	13 503	5,09	5,09	2.43[S]	0,10	7.02[S]	0,10	NO
	25,0%	-19 747	16 226	-19 747	18 627	5,09	5,09	5.85[S]	0,10	5.09[S]	0,10	NO
	37,5%	0	0	-19 747	19 720	5,09	5,09	-	VNR	4.81[S]	0,10	NO
	50,0%	0	0	-16 808	26 969	5,09	5,09	-	VNR	3.54[S]	0,10	NO
	62,5%	0	0	-16 808	29 479	5,09	5,09	-	VNR	3.24[S]	0,10	NO
	75,0%	-16 808	7 382	-16 808	29 295	5,09	5,09	12.94[S]	0,10	3.26[S]	0,10	NO
	87,5%	-16 808	25 832	-16 808	28 666	5,09	5,09	3.69[S]	0,10	3.33[S]	0,10	NO
	100,0%	-16 808	32 440	-16 808	23 446	5,09	5,09	2.94[S]	0,10	4.07[S]	0,10	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 (N_{Ed} >0: compressione).
- M_{Ed,3,s}
- N_{Ed,ir}

Sollecitazioni di progetto per armatura inferiore (N_{Ed} > 0: compressione).
- M_{Ed,3,i}
- A_{s,sr} A_{s,i}

Armatura a flessione superiore e inferiore.
- CS_i, CS_s

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

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

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{LI}	+ / -	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctgθ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
Piano Terra							Travata: Trave 1-2				
Trave 1-2	0%	+	35 944	11,47	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
		-	-28 213	14,61	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	35 944	11,47	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
		-	-29 344	14,05	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	35 392	11,65	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
		-	-30 475	13,53	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	34 261	6,25	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
		-	-31 607	6,77	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	33 130	6,46	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
		-	-32 738	6,54	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	31 999	6,69	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
		-	-33 869	6,32	443 042	214 071	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	30 868	13,35	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
		-	-35 000	11,78	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	29 736	13,86	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{Lt} [%]	+ / -	V _{Ed,Y} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{Rd,f} [N]	Ctg _Ø
		-	-35 552	11,59	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	28 605	14,41	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
		-	-35 552	11,59	443 042	412 210	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 3-4				
Trave 3-4	0%	+	30 786	13,44	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
		-	-19 732	20,97	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	30 786	13,44	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
		-	-21 278	19,45	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	29 599	6,95	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
		-	-22 824	9,01	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	28 053	7,33	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
		-	-24 370	8,44	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	26 507	7,76	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
		-	-25 916	7,94	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	24 961	8,24	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
		-	-27 462	7,49	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	23 414	8,79	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
		-	-29 008	7,09	443 042	205 734	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	21 868	18,92	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
		-	-30 196	13,70	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	20 322	20,36	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
		-	-30 196	13,70	443 042	413 780	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 5-6				
Trave 5-6	0%	+	30 184	13,73	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
		-	-18 281	22,67	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	30 184	13,73	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
		-	-20 055	20,67	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	28 541	7,58	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
		-	-21 829	9,91	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	26 767	8,08	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
		-	-23 603	9,17	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	24 993	8,66	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
		-	-25 377	8,53	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	23 219	9,32	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
		-	-27 151	7,97	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	21 445	10,09	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
		-	-28 925	7,48	443 042	216 349	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	19 671	21,07	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
		-	-30 568	13,56	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	17 897	23,16	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
		-	-30 568	13,56	443 042	414 487	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 7-8				
Trave 7-8	0%	+	39 219	10,46	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
		-	-24 928	16,45	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	39 085	10,49	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
		-	-26 772	15,32	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	37 241	5,98	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
		-	-28 617	7,79	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	35 396	6,30	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
		-	-30 461	7,32	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	33 552	6,64	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
		-	-32 306	6,90	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	31 707	7,03	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
		-	-34 150	6,53	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	29 863	7,46	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
		-	-35 995	6,19	443 042	222 842	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	28 018	14,64	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
		-	-37 839	10,84	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	26 174	15,67	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
		-	-37 973	10,80	443 042	410 084	0	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 1-3-5-7				
Trave 1-3	0%	+	28 075	14,68	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
		-	-5 054	81,55	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	28 075	14,68	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
		-	-9 251	44,55	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	24 181	9,30	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
		-	-13 496	16,66	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	19 989	11,25	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
		-	-17 788	12,64	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	15 750	14,28	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
		-	-22 129	10,16	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11 464	19,62	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
		-	-26 517	8,48	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	7 129	31,55	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
		-	-30 953	7,27	443 042	224 908	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	2 746	NS	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
		-	-35 164	11,72	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
	100%	+	0	-	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
		-	-35 164	11,72	443 042	412 149	0	0	0	0	2,50
Trave 3-5	0%	+	30 713	13,41	443 042	411 950	0	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 _{Rd,f} [N]	Ctg _θ
	-	-	-7 039	58,52	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	30 713	13,41	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	-	-	-11 593	35,53	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	26 563	8,91	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	-	-	-16 193	14,62	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	22 016	10,75	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	-	-	-20 840	11,36	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	17 423	13,59	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	-	-	-25 533	9,27	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	12 784	18,52	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	-	-	-30 272	7,82	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	8 098	29,24	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	-	-	-35 057	6,75	443 042	236 754	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	3 366	NS	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	-	-	-39 509	10,43	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	100%	+	0	-	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
	-	-	-39 509	10,43	443 042	411 950	0	0	0	0	2,50
Trave 5-7	0%	+	45 310	9,05	443 593	410 084	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 593	410 084	2 634	0	0	0	2,50
	12,5%	+	42 789	5,21	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	25,0%	+	34 894	6,39	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	37,5%	+	26 882	8,29	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-843	NS	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	50,0%	+	18 753	11,88	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-9 131	24,41	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	62,5%	+	10 507	21,21	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-17 536	12,71	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	75,0%	+	2 144	NS	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-26 058	8,55	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	87,5%	+	0	-	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-34 697	6,42	443 593	222 843	2 634	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	0	-	443 593	410 084	2 634	0	0	0	2,50
	-	-	-37 508	10,93	443 593	410 084	2 634	0	0	0	2,50
Piano Terra							Travata: Trave 2-4-6-8				
Trave 2-4	0%	+	30 293	13,64	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	-	-	-7 271	56,85	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	12,5%	+	30 293	13,64	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	-	-	-11 360	36,38	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	25,0%	+	26 610	8,09	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	-	-	-15 495	13,89	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	37,5%	+	22 529	9,55	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	-	-	-19 674	10,94	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	50,0%	+	18 403	11,69	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	-	-	-23 898	9,00	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	62,5%	+	14 231	15,12	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	-	-	-28 167	7,64	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	75,0%	+	10 015	21,49	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	-	-	-32 480	6,63	443 146	215 191	498	0	0	0	2,50
	87,5%	+	5 754	71,83	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	-	-	-36 453	11,34	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	1 449	NS	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
	-	-	-36 453	11,34	443 146	413 330	498	0	0	0	2,50
Trave 4-6	0%	+	31 453	13,09	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	-	-	-6 115	67,32	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	12,5%	+	31 453	13,09	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	-	-	-10 712	38,43	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	25,0%	+	27 199	8,69	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	-	-	-15 357	15,40	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	37,5%	+	22 607	10,46	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	-	-	-20 049	11,80	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	50,0%	+	17 968	13,16	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	-	-	-24 787	9,54	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	62,5%	+	13 283	17,80	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	-	-	-29 572	8,00	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	75,0%	+	8 551	27,66	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	-	-	-34 404	6,87	443 042	236 492	0	0	0	0	2,50
	87,5%	+	3 771	NS	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	-	-	-38 968	10,56	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	100%	+	0	-	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
	-	-	-38 968	10,56	443 042	411 688	0	0	0	0	2,50
Trave 6-8	0%	+	45 186	9,10	443 761	411 228	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 761	411 228	3 435	0	0	0	2,50
	12,5%	+	42 866	4,97	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	25,0%	+	35 196	6,05	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	0	-	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	37,5%	+	27 415	7,77	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	-3 053	69,80	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	50,0%	+	19 524	10,91	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50

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

Id _{Tr}	%L _{LI}	+ / -	V _{Ed,Y}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg _Θ
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
	-	-	-11 097	19,20	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	62,5%	+	11 524	18,49	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	-19 251	11,07	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	75,0%	+	3 413	62,43	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	-27 514	7,74	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	87,5%	+	0	-	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	-35 888	5,94	443 761	213 090	3 435	0	0	0	2,50
	100,0 %	+	0	-	443 761	411 228	3 435	0	0	0	2,50
	-	-	-38 467	10,69	443 761	411 228	3 435	0	0	0	2,50

LEGENDA:

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

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

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLD

Id _{Tr}	%L _{LI}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	Ctg _Θ	u _m	A	t	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm ²]	[mm]	
Piano Terra											
Travata: Trave 1-2											
Trave 1-2	0%	1 022	10,23	58 574	82 671	10 457	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 022	11,09	58 574	82 671	11 334	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 022	5,01	58 574	5 117	17 001	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 022	13,20	58 574	82 671	13 493	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100,0 %	1 022	12,41	58 574	82 671	12 683	2,50	1 195	79 202	101	NO
Piano Terra											
Travata: Trave 3-4											
Trave 3-4	0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	25,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	50,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	75,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	100,0 %	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
Piano Terra											
Travata: Trave 5-6											
Trave 5-6	0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	25,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	50,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	75,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	100,0 %	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
Piano Terra											
Travata: Trave 7-8											
Trave 7-8	0%	1 840	3,67	58 574	82 671	6 746	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 840	5,10	58 574	9 382	11 873	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 840	5,10	58 574	9 382	19 834	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 840	5,10	58 574	9 382	14 572	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100,0 %	1 840	5,43	58 574	82 671	9 984	2,50	1 195	79 202	101	NO
Piano Terra											
Travata: Trave 1-3-5-7											
Trave 1-3	0%	1 203	12,00	58 574	82 671	14 437	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 203	7,80	58 574	9 382	16 056	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 203	7,80	58 574	9 382	18 890	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 203	7,80	58 574	9 382	17 405	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100%	1 203	13,46	58 574	82 671	16 191	2,50	1 195	79 202	101	NO
Trave 3-5	0%	1 262	11,87	58 574	82 671	14 977	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 262	11,17	58 574	14 097	14 842	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 262	11,17	58 574	14 097	20 239	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 262	11,17	58 574	14 097	15 786	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100%	1 262	9,62	58 574	82 671	12 143	2,50	1 195	79 202	101	NO
Trave 5-7	0%	1 702	7,13	58 574	82 671	12 143	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 702	5,51	58 574	9 382	16 866	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 702	5,51	58 574	9 382	17 540	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 702	5,51	58 574	9 382	16 191	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100,0 %	1 702	8,52	58 574	82 671	14 504	2,50	1 195	79 202	101	NO
Piano Terra											
Travata: Trave 2-4-6-8											
Trave 2-4	0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	25,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	50,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	75,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	100,0 %	0	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
Trave 4-6	0%	1 358	11,13	58 574	82 671	15 112	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 358	10,38	58 574	14 097	14 842	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 358	10,38	58 574	14 097	20 239	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 358	10,38	58 574	14 097	15 921	2,50	1 195	79 202	101	NO

Travi (CA) - Verifiche a torsione allo SLD											
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	CS	T _{Rcd}	T _{Rsd}	T _{Rld}	CtgΘ	u _m	A	t	R _f
	[%]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N-m]		[mm]	[mm²]	[mm]	
Trave 6-8	100%	1 358	8,94	58 574	82 671	12 143	2,50	1 195	79 202	101	NO
	0%	1 465	8,01	58 574	82 671	11 738	2,50	1 195	79 202	101	NO
	25,0%	1 465	3,49	58 574	5 117	16 056	2,50	1 195	79 202	101	NO
	50,0%	1 465	3,49	58 574	5 117	17 270	2,50	1 195	79 202	101	NO
	75,0%	1 465	3,49	58 574	5 117	14 842	2,50	1 195	79 202	101	NO
	100,0 %	1 465	7,83	58 574	82 671	11 469	2,50	1 195	79 202	101	NO

LEGENDA:

Id_{Tr}	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%L_{Li}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{Li}), a partire dall'estremo iniziale.
T_{Ed}	Momento torcente di progetto.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
T_{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
T_{Rsd}	Momento resistente delle staffe.
T_{Rld}	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
u_m	Perimetro medio del nucleo resistente.
A	Area racchiusa dalla fibra media del profilo periferico (u _m).
t	Spessore della sezione cava.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLD (Elevazione)

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLD								
Id _{Tr}	%L _{Li}	T _{Ed}	+ / -	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	CtgΘ	CS _{v,T}
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]		
Piano Terra					Travata: Trave 1-2			
Trave 1-2	0%	1022	+ -	35 944 -28 213	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	10,14 12,33
	12,5%	1022	+ -	35 944 -29 344	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	10,14 11,95
	25,0%	1022	+ -	35 392 -30 475	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	10,27 11,60
	37,5%	1022	+ -	34 261 -31 607	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	10,55 11,26
	50,0%	1022	+ -	33 130 -32 738	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	10,84 10,95
	62,5%	1022	+ -	31 999 -33 869	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	11,15 10,65
	75,0%	1022	+ -	30 868 -35 000	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	11,48 10,37
	87,5%	1022	+ -	29 736 -35 552	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	11,83 10,24
	100,0%	1022	+ -	28 605 -35 552	443 042 443 042	58 574 58 574	2,50 2,50	12,19 10,24
Piano Terra					Travata: Trave 3-4			
Trave 3-4	0%	0	+ -	30 786 -19 732	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	12,5%	0	+ -	30 786 -21 278	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	25,0%	0	+ -	29 599 -22 824	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	37,5%	0	+ -	28 053 -24 370	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	50,0%	0	+ -	26 507 -25 916	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	62,5%	0	+ -	24 961 -27 462	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	75,0%	0	+ -	23 414 -29 008	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	87,5%	0	+ -	21 868 -30 196	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	100,0%	0	+ -	20 322 -30 196	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
Piano Terra					Travata: Trave 5-6			
Trave 5-6	0%	0	+ -	30 184 -18 281	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	12,5%	0	+ -	30 184 -20 055	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	25,0%	0	+ -	28 541 -21 829	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	37,5%	0	+ -	26 767 -23 603	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	50,0%	0	+ -	24 993 -25 377	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	62,5%	0	+ -	23 219 -27 151	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	75,0%	0	+ -	21 445 -28 925	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	87,5%	0	+ -	19 671 -30 568	443 042 443 042	- -	- -	VNR VNR
	100,0%	0	+ -	17 897	443 042	-	-	VNR

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLD								
Id _{Tr}	%L _{L1}	T _{Ed}	+ / -	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	Ctgθ	CS _{v,T}
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]		
			-	-30 568	443 042	-	-	VNR
Piano Terra					Travata: Trave 7-8			
Trave 7-8	0%	1840	+	39 219	443 042	58 574	2,50	8,34
			-	-24 928	443 042	58 574	2,50	11,41
	12,5%	1840	+	39 085	443 042	58 574	2,50	8,36
			-	-26 772	443 042	58 574	2,50	10,89
	25,0%	1840	+	37 241	443 042	58 574	2,50	8,66
			-	-28 617	443 042	58 574	2,50	10,42
	37,5%	1840	+	35 396	443 042	58 574	2,50	8,98
			-	-30 461	443 042	58 574	2,50	9,98
	50,0%	1840	+	33 552	443 042	58 574	2,50	9,33
			-	-32 306	443 042	58 574	2,50	9,58
	62,5%	1840	+	31 707	443 042	58 574	2,50	9,71
			-	-34 150	443 042	58 574	2,50	9,22
	75,0%	1840	+	29 863	443 042	58 574	2,50	10,12
			-	-35 995	443 042	58 574	2,50	8,88
	87,5%	1840	+	28 018	443 042	58 574	2,50	10,56
			-	-37 839	443 042	58 574	2,50	8,56
	100,0%	1840	+	26 174	443 042	58 574	2,50	11,05
			-	-37 973	443 042	58 574	2,50	8,54
Piano Terra					Travata: Trave 1-3-5-7			
Trave 1-3	0%	1203	+	28 075	443 042	58 574	2,50	11,92
			-	-5 054	443 042	58 574	2,50	31,30
	12,5%	1203	+	28 075	443 042	58 574	2,50	11,92
			-	-9 251	443 042	58 574	2,50	24,14
	25,0%	1203	+	24 181	443 042	58 574	2,50	13,31
			-	-13 496	443 042	58 574	2,50	19,61
	37,5%	1203	+	19 989	443 042	58 574	2,50	15,23
			-	-17 788	443 042	58 574	2,50	16,48
	50,0%	1203	+	15 750	443 042	58 574	2,50	17,83
			-	-22 129	443 042	58 574	2,50	14,19
	62,5%	1203	+	11 464	443 042	58 574	2,50	21,55
			-	-26 517	443 042	58 574	2,50	12,44
	75,0%	1203	+	7 129	443 042	58 574	2,50	27,30
			-	-30 953	443 042	58 574	2,50	11,06
	87,5%	1203	+	2 746	443 042	58 574	2,50	37,40
			-	-35 164	443 042	58 574	2,50	10,01
	100%	1203	+	0	443 042	58 574	2,50	VNR
			-	-35 164	443 042	58 574	2,50	10,01
Trave 3-5	0%	1262	+	30 713	443 042	58 574	2,50	11,00
			-	-7 039	443 042	58 574	2,50	26,71
	12,5%	1262	+	30 713	443 042	58 574	2,50	11,00
			-	-11 593	443 042	58 574	2,50	20,96
	25,0%	1262	+	26 563	443 042	58 574	2,50	12,27
			-	-16 193	443 042	58 574	2,50	17,21
	37,5%	1262	+	22 016	443 042	58 574	2,50	14,04
			-	-20 840	443 042	58 574	2,50	14,58
	50,0%	1262	+	17 423	443 042	58 574	2,50	16,43
			-	-25 533	443 042	58 574	2,50	12,63
	62,5%	1262	+	12 784	443 042	58 574	2,50	19,84
			-	-30 272	443 042	58 574	2,50	11,13
	75,0%	1262	+	8 098	443 042	58 574	2,50	25,11
			-	-35 057	443 042	58 574	2,50	9,93
	87,5%	1262	+	3 366	443 042	58 574	2,50	34,31
			-	-39 509	443 042	58 574	2,50	9,03
	100%	1262	+	0	443 042	58 574	2,50	VNR
			-	-39 509	443 042	58 574	2,50	9,03
Trave 5-7	0%	1702	+	45 310	443 593	58 574	2,50	7,62
			-	0	443 593	58 574	2,50	VNR
	12,5%	1702	+	42 789	443 593	58 574	2,50	7,97
			-	0	443 593	58 574	2,50	VNR
	25,0%	1702	+	34 894	443 593	58 574	2,50	9,28
			-	0	443 593	58 574	2,50	VNR
	37,5%	1702	+	26 882	443 593	58 574	2,50	11,15
			-	-843	443 593	58 574	2,50	32,30
	50,0%	1702	+	18 753	443 593	58 574	2,50	14,02
			-	-9 131	443 593	58 574	2,50	20,14
	62,5%	1702	+	10 507	443 593	58 574	2,50	18,96
			-	-17 536	443 593	58 574	2,50	14,58
	75,0%	1702	+	2 144	443 593	58 574	2,50	29,51
			-	-26 058	443 593	58 574	2,50	11,39
	87,5%	1702	+	0	443 593	58 574	2,50	VNR
			-	-34 697	443 593	58 574	2,50	9,32
	100,0%	1702	+	0	443 593	58 574	2,50	VNR
			-	-37 508	443 593	58 574	2,50	8,80
Piano Terra					Travata: Trave 2-4-6-8			
Trave 2-4	0%	0	+	30 293	443 146	-	-	VNR
			-	-7 271	443 146	-	-	VNR
	12,5%	0	+	30 293	443 146	-	-	VNR
			-	-11 360	443 146	-	-	VNR
	25,0%	0	+	26 610	443 146	-	-	VNR
			-	-15 495	443 146	-	-	VNR
	37,5%	0	+	22 529	443 146	-	-	VNR

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLD								
Id _{Tr}	%L _{L1} [%]	T _{Ed} [N-m]	+ / -	V _{Ed,2} [N]	V _{Rcd} [N]	T _{Rcd} [N-m]	Ctg Θ	CS _{v,T}
			-	-19 674	443 146	-	-	VNR
	50,0%	0	+	18 403	443 146	-	-	VNR
			-	-23 898	443 146	-	-	VNR
			+	14 231	443 146	-	-	VNR
	62,5%	0	-	-28 167	443 146	-	-	VNR
			+	10 015	443 146	-	-	VNR
	75,0%	0	-	-32 480	443 146	-	-	VNR
	87,5%	0	+	5 754	443 146	-	-	VNR
			-	-36 453	443 146	-	-	VNR
	100,0%	0	+	1 449	443 146	-	-	VNR
			-	-36 453	443 146	-	-	VNR
			+	31 453	443 042	58 574	2,50	10,62
	0%	1358	-	-6 115	443 042	58 574	2,50	27,04
			+	31 453	443 042	58 574	2,50	10,62
Trave 4-6	12,5%	1358	-	-10 712	443 042	58 574	2,50	21,11
	25,0%	1358	+	27 199	443 042	58 574	2,50	11,82
			-	-15 357	443 042	58 574	2,50	17,29
	37,5%	1358	+	22 607	443 042	58 574	2,50	13,48
			-	-20 049	443 042	58 574	2,50	14,61
	50,0%	1358	+	17 968	443 042	58 574	2,50	15,69
			-	-24 787	443 042	58 574	2,50	12,64
	62,5%	1358	+	13 283	443 042	58 574	2,50	18,81
			-	-29 572	443 042	58 574	2,50	11,12
	75,0%	1358	+	8 551	443 042	58 574	2,50	23,54
			-	-34 404	443 042	58 574	2,50	9,92
	87,5%	1358	+	3 771	443 042	58 574	2,50	31,55
			-	-38 968	443 042	58 574	2,50	9,00
	100%	1358	+	0	443 042	58 574	2,50	VNR
Trave 6-8	0%	1465	-	-38 968	443 042	58 574	2,50	9,00
			+	45 186	443 761	58 574	2,50	7,88
	12,5%	1465	-	0	443 761	58 574	2,50	VNR
			+	42 866	443 761	58 574	2,50	8,22
	25,0%	1465	-	0	443 761	58 574	2,50	VNR
			+	35 196	443 761	58 574	2,50	9,59
	37,5%	1465	-	0	443 761	58 574	2,50	VNR
			+	27 415	443 761	58 574	2,50	11,52
	50,0%	1465	-	-3 053	443 761	58 574	2,50	31,36
			+	19 524	443 761	58 574	2,50	14,49
	62,5%	1465	-	-11 097	443 761	58 574	2,50	19,99
			+	11 524	443 761	58 574	2,50	19,62
	75,0%	1465	-	-19 251	443 761	58 574	2,50	14,62
			+	3 413	443 761	58 574	2,50	30,58
	87,5%	1465	-	-27 514	443 761	58 574	2,50	11,49
			+	0	443 761	58 574	2,50	VNR
	100,0%	1465	-	-35 888	443 761	58 574	2,50	9,44
			+	0	443 761	58 574	2,50	VNR
			-	-38 467	443 761	58 574	2,50	8,95

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.
+ / -	[+] = sollecitazione massima; [-] = sollecitazione minima.
V _{Ed,2}	Taglio di progetto in direzione 2.
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
T _{Rcd}	Momento resistente del calcestruzzo.
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
CS _{v,T}	Coefficiente di sicurezza per taglio e torsione ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

TRAVI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{rf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				
Piano Terra									Travata: Trave 1-2								
Trave: Trave 1-2																	
0%	RAR	0,028	14,94	-669	-480	0	NS	SI	RAR	0,446	360,00	-669	-480	0	NS	SI	
	QPR	0,028	11,21	-629	-475	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,160	14,94	-669	-2 457	0	93.09	SI	RAR	2,032	360,00	-669	-2 457	0	NS	SI	
	QPR	0,157	11,21	-629	-2 395	0	71.58	SI									
50,0%	RAR	0,210	14,94	-669	-3 193	0	71.22	SI	RAR	2,622	360,00	-669	-3 193	0	NS	SI	
	QPR	0,204	11,21	-629	-3 105	0	54.90	SI									
75,0%	RAR	0,176	14,94	-669	-2 688	0	84.90	SI	RAR	2,217	360,00	-669	-2 688	0	NS	SI	
	QPR	0,171	11,21	-629	-2 604	0	65.68	SI									
100,0%	RAR	0,059	14,94	-669	-943	0	NS	SI	RAR	0,817	360,00	-669	-943	0	NS	SI	
	QPR	0,056	11,21	-629	-895	0	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 3-4								
Trave: Trave 3-4																	
0%	RAR	0,027	14,94	-605	-459	0	NS	SI	RAR	0,423	360,00	-605	-459	0	NS	SI	
	QPR	0,025	11,21	-555	-427	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,254	14,94	-605	-3 854	0	58.72	SI	RAR	3,147	360,00	-605	-3 854	0	NS	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{inf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
50,0%	QPR	0,242	11,21	-555	-3 666	0	46.27	SI									
	RAR	0,339	14,94	-605	-5 125	0	44.00	SI	RAR	4,166	360,00	-605	-5 125	0	86.41	SI	
	QPR	0,323	11,21	-555	-4 875	0	34.68	SI									
75,0%	RAR	0,282	14,94	-605	-4 272	0	52.91	SI	RAR	3,481	360,00	-605	-4 272	0	NS	SI	
	QPR	0,268	11,21	-555	-4 054	0	41.79	SI									
100,0%	RAR	0,083	14,94	-605	-1 294	0	NS	SI	RAR	1,093	360,00	-605	-1 294	0	NS	SI	
	QPR	0,077	11,21	-555	-1 202	0	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 5-6								
Trave: Trave 5-6																	
0%	RAR	0,054	14,94	-1 031	-900	0	NS	SI	RAR	0,815	360,00	-1 031	-900	0	NS	SI	
	QPR	0,049	11,21	-932	-815	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,324	14,94	-1 031	-4 934	0	46.09	SI	RAR	4,052	360,00	-1 031	-4 934	0	88.85	SI	
	QPR	0,308	11,21	-932	-4 678	0	36.42	SI									
50,0%	RAR	0,407	14,94	-1 031	-6 173	0	36.69	SI	RAR	5,045	360,00	-1 031	-6 173	0	71.35	SI	
	QPR	0,387	11,21	-932	-5 870	0	28.92	SI									
75,0%	RAR	0,303	14,94	-1 031	-4 616	0	49.33	SI	RAR	3,796	360,00	-1 031	-4 616	0	94.82	SI	
	QPR	0,288	11,21	-932	-4 389	0	38.87	SI									
100,0%	RAR	0,011	14,94	-1 031	-264	0	NS	SI	RAR	0,305	360,00	-1 031	-264	0	NS	SI	
	QPR	0,010	11,21	-932	-237	0	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 7-8								
Trave: Trave 7-8																	
0%	RAR	0,061	14,94	-1 117	1 006	0	NS	SI	RAR	0,908	360,00	-1 117	1 006	0	NS	SI	
	QPR	0,060	11,21	-1 002	984	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,297	14,94	-1 117	-4 532	0	50.35	SI	RAR	3,737	360,00	-1 117	-4 532	0	96.33	SI	
	QPR	0,287	11,21	-1 002	-4 384	0	38.97	SI									
50,0%	RAR	0,447	14,94	-1 117	-6 771	0	33.45	SI	RAR	5,533	360,00	-1 117	-6 771	0	65.06	SI	
	QPR	0,432	11,21	-1 002	-6 536	0	25.96	SI									
75,0%	RAR	0,376	14,94	-1 117	-5 710	0	39.78	SI	RAR	4,681	360,00	-1 117	-5 710	0	76.90	SI	
	QPR	0,360	11,21	-1 002	-5 471	0	31.10	SI									
100,0%	RAR	0,084	14,94	-1 117	-1 349	0	NS	SI	RAR	1,183	360,00	-1 117	-1 349	0	NS	SI	
	QPR	0,074	11,21	-1 002	-1 188	0	NS	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 1-3-5-7								
Trave: Trave 1-3																	
0%	RAR	0,006	14,94	178	73	0	NS	SI	RAR	0,042	360,00	178	73	0	NS	SI	
	QPR	0,001	11,21	116	-1	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,529	14,94	178	-7 888	0	28.22	SI	RAR	6,311	360,00	178	-7 888	0	57.03	SI	
	QPR	0,489	11,21	116	-7 288	0	22.92	SI									
50,0%	RAR	0,594	14,94	178	-8 854	0	25.15	SI	RAR	7,086	360,00	178	-8 854	0	50.80	SI	
	QPR	0,546	11,21	116	-8 142	0	20.52	SI									
75,0%	RAR	0,179	14,94	178	-2 659	0	83.39	SI	RAR	2,117	360,00	178	-2 659	0	NS	SI	
	QPR	0,162	11,21	116	-2 416	0	68.96	SI									
100%	RAR	0,728	14,94	178	10 859	0	20.51	SI	RAR	8,695	360,00	178	10 859	0	41.40	SI	
	QPR	0,673	11,21	116	10 035	0	16.65	SI									
Trave: Trave 3-5																	
0%	RAR	0,623	14,94	-876	9 389	0	23.96	SI	RAR	7,611	360,00	-876	9 389	0	47.29	SI	
	QPR	0,574	11,21	-864	8 646	0	19.53	SI									
25,0%	RAR	0,090	14,94	-876	1 421	0	NS	SI	RAR	1,219	360,00	-876	1 421	0	NS	SI	
	QPR	0,084	11,21	-864	1 328	0	NS	SI									
50,0%	RAR	0,057	14,94	-876	938	0	NS	SI	RAR	0,832	360,00	-876	938	0	NS	SI	
	QPR	0,053	11,21	-864	873	0	NS	SI									
75,0%	RAR	0,537	14,94	-876	8 096	0	27.83	SI	RAR	6,574	360,00	-876	8 096	0	54.76	SI	
	QPR	0,491	11,21	-864	7 418	0	22.80	SI									
100%	RAR	1,538	14,94	-876	23 052	0	9.71	SI	RAR	18,571	360,00	-876	23 052	0	19.38	SI	
	QPR	1,408	11,21	-864	21 102	0	7.95	SI									
Trave: Trave 5-7																	
0%	RAR	2,062	14,94	3 349	30 493	0	7.24	SI	RAR	24,156	360,00	3 349	30 493	0	14.90	SI	
	QPR	1,886	11,21	3 001	27 895	0	5.94	SI									
25,0%	RAR	0,522	14,94	3 349	-7 498	0	28.60	SI	RAR	5,711	360,00	3 349	-7 498	0	63.03	SI	
	QPR	0,476	11,21	3 001	-6 833	0	23.55	SI									
50,0%	RAR	1,661	14,94	3 349	-24 506	0	8.99	SI	RAR	19,354	360,00	3 349	-24 506	0	18.60	SI	
	QPR	1,517	11,21	3 001	-22 385	0	7.38	SI									
75,0%	RAR	1,353	14,94	3 349	-19 901	0	11.04	SI	RAR	15,660	360,00	3 349	-19 901	0	22.98	SI	
	QPR	1,237	11,21	3 001	-18 198	0	9.06	SI									
100,0%	RAR	0,485	14,94	3 349	6 947	0	30.77	SI	RAR	5,269	360,00	3 349	6 947	0	68.32	SI	
	QPR	0,439	11,21	3 001	6 285	0	25.52	SI									
Piano Terra									Travata: Trave 2-4-6-8								
Trave: Trave 2-4																	
0%	RAR	0,076	14,94	755	1 065	0	NS	SI	RAR	0,786	360,00	755	1 065	0	NS	SI	
	QPR	0,066	11,21	633	927	0	NS	SI									
25,0%	RAR	0,458	14,94	755	-6 773	0	32.61	SI	RAR	5,365	360,00	755	-6 773	0	67.10	SI	
	QPR	0,423	11,21	633	-6 256	0	26.50	SI									
50,0%	RAR	0,538	14,94	755	-7 971	0	27.75	SI	RAR	6,326	360,00	755	-7 971	0	56.91	SI	
	QPR	0,495	11,21	633	-7 331	0	22.65	SI									
75,0%	RAR	0,164	14,94	755	-2 379	0	91.18	SI	RAR	1,840	360,00	755	-2 379	0	NS	SI	
	QPR	0,149	11,21	633	-2 166	0	75.28	SI									
100,0%	RAR	0,685	14,94	755	10 155	0	21.82	SI	RAR	8,077	360,00	755	10 155	0	44.57	SI	
	QPR	0,631	11,21	633	9 373	0	17.74	SI									
Trave: Trave 4-6																	
0%	RAR	0,652	14,94	267	9 717	0	22.90	SI	RAR	7,771	360,00	267	9 717	0	46.32	SI	
	QPR	0,600	11,21	168	8 945	0	18.67	SI									
25,0%	RAR	0,068	14,94	267	998	0	NS	SI	RAR	0,777	360,00	267	998	0	NS	SI	
	QPR	0,064	11,21	168	939	0	NS	SI									
50,0%	RAR	0,006	14,94	267	-64	0	NS	SI	RAR	0,027	360,00	267	-64	0	NS	SI	

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI Tp _{inf}	Compressione calcestruzzo									Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo									Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato		Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]					[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
75,0%	QPR	0,004	11,21	168	-47	0	NS	SI									
	RAR	0,450	14,94	267	6 692	0	33.22	SI	RAR	5,343	360,00	267	6 692	0	67.37	SI	
	QPR	0,411	11,21	168	6 128	0	27.23	SI									
100%	RAR	1,436	14,94	267	21 424	0	10.40	SI	RAR	17,161	360,00	267	21 424	0	20.97	SI	
	QPR	1,314	11,21	168	19 608	0	8.52	SI									
Trave: Trave 6-8																	
0%	RAR	1,937	14,94	4 358	28 541	0	7.71	SI	RAR	22,498	360,00	4 358	28 541	0	16.00	SI	
	QPR	1,773	11,21	3 909	26 126	0	6.31	SI									
25,0%	RAR	0,485	14,94	4 358	-6 848	0	30.80	SI	RAR	5,098	360,00	4 358	-6 848	0	70.61	SI	
	QPR	0,441	11,21	3 909	-6 234	0	25.40	SI									
50,0%	RAR	1,524	14,94	4 358	-22 361	0	9.80	SI	RAR	17,541	360,00	4 358	-22 361	0	20.52	SI	
	QPR	1,391	11,21	3 909	-20 426	0	8.05	SI									
75,0%	RAR	1,193	14,94	4 358	-17 419	0	12.52	SI	RAR	13,577	360,00	4 358	-17 419	0	26.51	SI	
	QPR	1,091	11,21	3 909	-15 937	0	10.27	SI									
100,0%	RAR	0,599	14,94	4 358	8 552	0	24.94	SI	RAR	6,465	360,00	4 358	8 552	0	55.68	SI	
	QPR	0,542	11,21	3 909	7 744	0	20.66	SI									

LEGENDA:

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

TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Piano Terra								Travata: Trave 1-2					
Trave: Trave 1-2								AA= PCA					
0%	FRQ	-635	-476	0	0,04	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-475	0	0,04	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-635	-1 592	0	0,11	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-1 586	0	0,11	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-635	-2 404	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-2 395	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-635	-2 913	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-2 901	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-635	-3 118	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-3 105	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-635	-3 019	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-3 006	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-635	-2 617	0	0,18	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-2 604	0	0,18	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-635	-1 911	0	0,13	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-1 901	0	0,13	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-635	-902	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-629	-895	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 3-4					
Trave: Trave 3-4								AA= PCA					
0%	FRQ	-563	-432	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-427	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-563	-2 318	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-2 301	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-563	-3 694	0	0,25	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-3 666	0	0,25	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-563	-4 558	0	0,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-4 525	0	0,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-563	-4 912	0	0,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-4 875	0	0,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-563	-4 754	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-4 719	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-563	-4 086	0	0,28	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-4 054	0	0,27	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-563	-2 906	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-2 882	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-563	-1 216	0	0,08	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-555	-1 202	0	0,08	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 5-6					
Trave: Trave 5-6								AA= PCA					
0%	FRQ	-946	-828	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-815	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-946	-3 108	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-3 081	0	0,21	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LT}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
25,0%	FRQ	-946	-4 716	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-4 678	0	0,32	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-946	-5 651	0	0,38	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-5 608	0	0,38	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-946	-5 914	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-5 870	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-946	-5 504	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-5 464	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-946	-4 422	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-4 389	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-946	-2 668	0	0,18	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-2 647	0	0,18	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-946	-241	0	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-932	-237	0	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 7-8					
Trave: Trave 7-8								AA= PCA					
0%	FRQ	-1 019	987	0	0,07	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	984	0	0,07	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-1 019	-2 113	0	0,15	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-2 102	0	0,15	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-1 019	-4 406	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-4 384	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-1 019	-5 892	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-5 862	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-1 019	-6 570	0	0,45	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-6 536	0	0,44	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-1 019	-6 441	0	0,44	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-6 405	0	0,43	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-1 019	-5 505	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-5 471	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-1 019	-3 762	0	0,26	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-3 732	0	0,26	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	-1 019	-1 212	0	0,09	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-1 002	-1 188	0	0,09	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 1-3-5-7					
Trave: Trave 1-3								AA= PCA					
0%	FRQ	125	10	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-1	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	125	-4 488	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-4 440	0	0,30	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	125	-7 375	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-7 288	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	125	-8 634	0	0,58	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-8 529	0	0,57	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	125	-8 245	0	0,55	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-8 142	0	0,54	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	125	-6 191	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-6 111	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	125	-2 451	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	-2 416	0	0,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	125	2 991	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	2 960	0	0,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	125	10 155	0	0,68	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	116	10 035	0	0,67	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 3-5								AA= PCA					
0%	FRQ	-866	8 753	0	0,59	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	8 646	0	0,58	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	-866	4 187	0	0,29	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	4 138	0	0,28	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	-866	1 342	0	0,10	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	1 328	0	0,09	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	-866	234	0	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	234	0	0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	-866	882	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	873	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	-866	3 303	0	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	3 261	0	0,22	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	-866	7 516	0	0,51	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	7 418	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	-866	13 537	0	0,91	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	13 359	0	0,90	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	-866	21 385	0	1,44	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	-864	21 102	0	1,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 5-7								AA= PCA					
0%	FRQ	3 051	28 272	0	1,87	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	27 895	0	1,85	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	3 051	8 277	0	0,54	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	8 169	0	0,53	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	3 051	-6 930	0	0,45	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-6 833	0	0,44	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3 051	-17 277	0	1,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-17 041	0	1,12	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	3 051	-22 692	0	1,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-22 385	0	1,48	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{LI}	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
62,5%	FRQ	3 051	-23 106	0	1,53	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-22 794	0	1,51	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	3 051	-18 445	0	1,22	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-18 198	0	1,20	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	3 051	-8 640	0	0,56	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	-8 529	0	0,55	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	3 051	6 381	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 001	6 285	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Travata: Trave 2-4-6-8					
Trave: Trave 2-4								AA= PCA					
0%	FRQ	650	947	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	927	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	650	-3 456	0	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-3 419	0	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	650	-6 331	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-6 256	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	650	-7 659	0	0,51	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-7 565	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	650	-7 424	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-7 331	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	650	-5 609	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-5 537	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	650	-2 197	0	0,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	-2 166	0	0,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	650	2 830	0	0,19	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	2 799	0	0,18	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	650	9 487	0	0,63	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	633	9 373	0	0,62	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 4-6								AA= PCA					
0%	FRQ	182	9 057	0	0,61	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	8 945	0	0,60	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	182	4 123	0	0,27	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	4 074	0	0,27	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	182	948	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	939	0	0,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	182	-449	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	-440	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	182	-49	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	-47	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	182	2 164	0	0,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	2 137	0	0,14	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	182	6 210	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	6 128	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	182	12 106	0	0,81	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	11 946	0	0,80	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	182	19 871	0	1,33	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	168	19 608	0	1,31	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Trave: Trave 6-8								AA= PCA					
0%	FRQ	3 974	26 476	0	1,75	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	26 126	0	1,73	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	3 974	7 807	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	7 707	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	3 974	-6 323	0	0,40	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-6 234	0	0,39	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	3 974	-15 850	0	1,04	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-15 633	0	1,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	3 974	-20 707	0	1,36	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-20 426	0	1,34	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	3 974	-20 829	0	1,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-20 549	0	1,35	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	3 974	-16 152	0	1,06	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-15 937	0	1,04	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	3 974	-6 611	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	-6 528	0	0,41	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	3 974	7 861	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	3 909	7 744	0	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

%L _{LI}	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id _{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N _{Ed} , M _{Ed,3} , M _{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ _{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _{ct} la sezione è soggetta a fessurazione.
σ _t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε _{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
A _e	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
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 _{LI}	L _{LI}	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	V _{Ed,E} (⁺)	V _{Ed,E} (⁻)	V _{Ed,G+Q}	V _{Ed,G}	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁺)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS(⁺)	CS(⁻)	Not e
	[%]	[m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]			
Piano Terra									Travata: Trave 1-2							
Trave 1-2	0%	2,14	78 215	78 215	75 632	75 632	4 525	4 501	1,1	87 720	-78 694	0	0	3,37	3,75	GR
	100%		83 565	83 565	75 632	75 632	-4 524	-4 500		78 694	-87 719	0	0	3,75	3,37	
Piano Terra									Travata: Trave 3-4							
Trave 3-4	0%	2,63	83 975	83 975	64 133	64 133	6 184	6 125	1,1	76 731	-64 421	0	0	3,85	4,58	GR
	100%		84 470	84 470	64 133	64 133	-6 183	-6 124		64 422	-76 730	0	0	4,58	3,85	
Piano Terra									Travata: Trave 5-6							
Trave 5-6	0%	3,01	83 193	83 193	55 596	55 596	7 096	7 028	1,1	68 252	-54 128	0	0	4,33	5,46	GR
	100%		84 286	84 286	55 596	55 596	-7 097	-7 029		54 127	-68 253	0	0	5,46	4,33	
Piano Terra									Travata: Trave 7-8							
Trave 7-8	0%	3,49	75 441	75 441	45 030	45 030	7 378	7 339	1,1	56 912	-42 195	0	0	5,19	7,00	GR
	100%		81 628	81 628	45 030	45 030	-7 378	-7 339		42 194	-56 912	0	0	7,00	5,19	
Piano Terra									Travata: Trave 1-3-5-7							
Trave 1-3	0%	3,05	81 676	81 676	54 114	54 114	13 653	13 433	1,1	73 179	-46 093	0	0	4,04	6,41	GR
	100%		83 406	83 406	54 114	54 114	-20 856	-20 449		39 076	-80 381	0	0	7,56	3,67	
Trave 3-5	0%	3,00	82 841	82 841	55 283	55 283	14 559	14 312	1,1	75 369	-46 498	0	0	3,92	6,35	GR
	100%		83 041	83 041	55 283	55 283	-22 769	-22 311		38 500	-83 580	0	0	7,67	3,53	
Trave 5-7	0%	4,78	81 580	81 580	34 473	34 473	25 412	24 962	1,1	63 332	-12 958	0	0	4,67	22,82	GR
	100%		83 029	83 029	34 473	34 473	-40 724	-39 878		0	-78 644	0	0	-	3,76	
Piano Terra									Travata: Trave 2-4-6-8							
Trave 2-4	0%	2,97	78 579	78 579	52 905	52 905	13 290	13 075	1,1	71 485	-45 120	0	0	4,13	6,55	GR
	100%		78 728	78 728	52 905	52 905	-20 291	-19 895		38 300	-78 486	0	0	7,71	3,76	
Trave 4-6	0%	3,04	83 290	83 290	54 920	54 920	14 708	14 460	1,1	75 120	-45 952	0	0	3,93	6,43	GR
	100%		83 658	83 658	54 920	54 920	-22 987	-22 524		37 887	-83 399	0	0	7,80	3,54	
Trave 6-8	0%	4,66	79 077	79 077	34 087	34 087	24 675	24 239	1,1	62 171	-13 256	0	0	4,76	22,32	GR
	100%		79 674	79 674	34 087	34 087	-39 502	-38 683		0	-76 997	0	0	-	3,84	

LEGENDA:

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

VERIFICA DEFORMABILITÀ - VERIFICA SNELLEZZA (Elevazione)

Verifica deformabilità - Verifica snellezza																
Id _{Elm}	%L _{LI} /Nodo	CS	L	h	K	f _{ck}	f _{yk}	A _{s,req}	A _{s,prov}	ρ	ρ'	T	Tmp	λ	λ _{lim}	Verificato
			[cm]	[cm]		[N/mm²]	[N/mm²]	[mm²]	[mm²]	[%]	[%]					
Piano Terra										Travata: Trave 1-2						
Trave 1-2	50,0%	7,22	214	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	4,28	30,90	SI
Piano Terra										Travata: Trave 3-4						
Trave 3-4	50,0%	5,88	263	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	5,25	30,90	SI
Piano Terra										Travata: Trave 5-6						
Trave 5-6	50,0%	5,13	301	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	6,02	30,90	SI
Piano Terra										Travata: Trave 7-8						
Trave 7-8	50,0%	4,43	349	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	6,98	30,90	SI
Piano Terra										Travata: Trave 1-3-5-7						
Trave 1-3	50,0%	5,07	305	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	6,10	30,90	SI
Trave 3-5	50,0%	5,15	300	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	6,00	30,90	SI
Trave 5-7	50,0%	3,24	478	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	9,55	30,90	SI
Piano Terra										Travata: Trave 2-4-6-8						
Trave 2-4	50,0%	5,20	297	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	5,95	30,90	SI
Trave 4-6	50,0%	5,08	304	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	6,08	30,90	SI
Trave 6-8	50,0%	3,32	466	50	1,5	24,90	450,00	467	509	0,31	0,31	NO	NO	9,31	30,90	SI

LEGENDA:

Id_{Elm}	Identificativo dell'elemento.
%L_{LI}/Nodo	[%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. [Nodo] = rappresenta l'identificativo del nodo strutturale per il quale vengono forniti i valori di verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L	Luce di calcolo dell'elemento (coincide con la luce libera di inflessione).
h	Altezza di calcolo dell'elemento.
K	Coefficiente correttivo, funzione dello schema strutturale.
f_{ck}	Resistenza caratteristica cilindrica a compressione del calcestruzzo.
f_{yk}	Tensione caratteristica di snervamento dell'armatura.
A_{s,req}	Area di armatura tesa richiesta allo SLU.
A_{s,prov}	Area di armatura tesa effettivamente presente.
ρ	Rapporto di armatura tesa.

Verifica deformabilità - Verifica snellezza																
Id _{Elm}	%L _{Li} /N _{odo}	CS	L	h	K	f _{ck}	f _{yk}	A _{s,req}	A _{s,prov}	ρ	ρ'	T	Tmp	λ	λ _{lim}	Verificato
			[cm]	[cm]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[mm ²]	[mm ²]	[%]	[%]					
ρ'	Rapporto di armatura compressa.															
T	[SI] = sezione a T avente larghezza dell'ala maggiore di tre volte lo spessore dell'anima; [NO] = sezione che non soddisfa il requisito precedente.															
Tmp	[SI] = elemento caricato da tramezzi che possono subire danni a causa di inflessione eccessiva; [NO] = elemento NON caricato da tramezzi che possono subire danni a causa di inflessione eccessiva.															
λ= L/h	Rapporto di snellezza tra luce L e altezza h dell'elemento.															
λ _{lim}	Snellezza limite.															
Verificato	[SI] = λ ≤ λ _{lim} - la verifica delle inflessioni si può ritenere implicitamente soddisfatta; [NO] = λ > λ _{lim} - è necessario procedere alla verifica di inflessione mediante calcolo.															

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

Pilastri (CA) - Verifiche pressoflessione deviata allo SLU																					
Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	ϕ _{ve}	ϕ _{vi}	ϕ _w	Lato 1			Lato 2				
														L	n _{re} _g	n _f	ϕ	L	n _{re} _g	n _f	ϕ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[m m]	[m m]	[m m]	[cm]			[m m]	[cm]		[m m]	
Pilastrata: Pilastrata 1																					
Piano Terra	-7 532	-48 030	-14 150	1.74[S]	76 281	54 274	69 476	1 100 580	1,65	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	-9 256	-24 372	-31 347	1.79[S]	76 029	54 100	73 006	1 100 580	1,65	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	14 218	-23 867	-35 217	1.64[S]	79 505	56 469	88 678	1 100 580	1,62	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra	13 799	23 772	-34 740	1.67[S]	79 441	56 426	86 175	1 100 580	1,62	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	35 382	31 834	-38 378	1.37[S]	82 600	58 595	114 118	1 100 580	1,60	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	34 781	-29 559	-39 705	1.36[S]	82 510	58 534	110 819	1 100 580	1,60	NO	14	-	8	40	1	1	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 7																					
Piano Terra	8 866	-71 961	22 956	1.22[S]	95 950	67 979	88 610	1 100 580	1,58	NO	14	-	8	40	1	2	14	30	1	1	14
Pilastrata: Pilastrata 8																					
Piano Terra	8 387	28 376	-49 436	1.33[S]	95 891	67 933	87 781	1 100 580	1,58	NO	14	-	8	40	1	2	14	30	1	1	14

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \geq 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
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,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}	
$\phi_{ve,r}$, $\phi_{vi,r}$	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_r, n_{reg,r}	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)**

Pilastrini (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU																	
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	N _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{Rd,f}		V _{Rd,i}		V _{Rd,s}	A _{Sw}		S _{ASw}	R _f
					X	Y	X	Y	X	Y	X	Y		X	Y		
	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm]	
Pilastrata: Pilastrata 1																	
Piano Terra	63 002	44 613	16 987	3,71	222 514	233 640	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra	63 375	44 865	17 399	3,69	222 568	233 696	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Piano Terra	64 998	45 979	38 666	3,64	225 318	236 584	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Piano Terra	64 742	45 801	38 005	3,65	225 232	236 494	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Piano Terra	67 708	47 836	61 507	3,54	228 271	239 685	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 6																	
Piano Terra	67 417	47 634	60 066	3,55	228 085	239 489	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 7																	
Piano Terra	76 783	54 648	33 973	3,07	224 711	235 946	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO
Pilastrata: Pilastrata 8																	
Piano Terra	76 715	54 590	33 321	3,07	224 626	235 858	301 739	281 623	0	0	0	0	-	0,137 09	0,091 39	11	NO

Pilastri (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLU

Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	N _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{Rd,f}		V _{Rd,j}		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}	R _f
	[N]	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	X	Y	[cm]	
	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm]	

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.
N_{Ed}	Sforzo normale sollecitante di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V_{Rd,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	L	Lato 1				Lato 2			
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m]	[m]	[m]	[cm]	n _{re} g	n _r	φ	[m]	L	n _{re} g	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	41 011	-3 166	-1 992	NS	96 990	69 684	60 710	1 650 870	1,65	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 2																					
Piano Terra	28 004	-5 298	-61	17.93[S]	95 045	68 343	63 679	1 650 870	1,00	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 3																					
Piano Terra	77 047	1 047	-2 850	NS	102 320	73 377	80 467	1 650 870	1,62	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 4																					
Piano Terra	76 013	-379	-3 272	NS	102 181	73 275	78 277	1 650 870	1,62	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 5																					
Piano Terra	102 500	13 454	-316	26.83[S]	106 045	75 954	105 585	1 650 870	1,60	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 6																					
Piano Terra	100 027	-12 547	-913	29.34[S]	105 686	75 704	102 586	1 650 870	1,60	14	14	8	40	1	1	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 7																					
Piano Terra	55 595	-1 663	14 262	17.13[S]	119 098	85 120	80 177	1 650 870	1,60	14	14	8	40	1	2	14	30	1	1	14	
Pilastrata: Pilastrata 8																					
Piano Terra	47 736	17 505	54	6.74[S]	118 013	84 332	79 345	1 650 870	1,00	14	14	8	40	1	2	14	30	1	1	14	

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
N_{Ed,max}	Massimo sforzo di compressione.
N_R	Sforzo Normale resistente.
α	Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.
N_{Ed,r}	Sollecitazioni di progetto (N _{Ed} > 0: compressione).
M_{Ed,X,r}	
M_{Ed,Y}	
M_{Rd,X,r}	Momento Resistente intorno ad X e Y.
M_{Rd,Y}	
φ_{Ve}, φ_{Vi}, φ_{st}	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.
L, n_{reg,r}, 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}	N _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{Rd,f}		V _{Rd,j}		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}
	[N]	[N]	[N]		X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	[N]	X	Y	[cm]
	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 1																
Piano Terra	23 090	12 547	16 987	13,78	333 771	350 460	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 2																
Piano Terra	18 546	15 995	17 399	14,20	333 851	350 544	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 3																
Piano Terra	23 954	17 410	38 666	13,05	337 976	354 875	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11

Pilastrini (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo SLD																
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	N _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		V _{Rd,f}		V _{Rd,j}		V _{Rd,s}	A _{sw}		S _{Asw}
	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata 4																
Piano Terra	22 897	17 262	38 005	13,16	337 848	354 741	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 5																
Piano Terra	26 925	19 568	61 507	11,61	342 407	359 527	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 6																
Piano Terra	25 578	19 595	60 066	11,59	342 127	359 234	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 7																
Piano Terra	34 431	15 154	33 973	9,24	337 066	353 919	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11
Pilastrata: Pilastrata 8																
Piano Terra	19 043	25 384	33 321	8,95	336 940	353 787	227 204	318 086	0	0	0	0	-	0,13709	0,09139	11

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.
N_{Ed}	Sforzo normale sollecitante di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V_{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V_{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle staffe.
V_{Rd,f}	Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
V_{Rd,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)

Pilastrini - verifiche delle tensioni di esercizio																	
Lv T _{prnf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
		[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Pilastrata: Pilastrata 1																	
Piano Terra	RAR	0,680	14,94	30 401	2 324	1 503	21.97	SI	RAR	1,613	360,00	30 401	2 324	1 503	NS	SI	
	QPR	0,655	11,21	29 020	2 213	1 480	17.11	SI									
Pilastrata: Pilastrata 2																	
Piano Terra	RAR	0,655	14,94	30 936	1 291	2 055	22.80	SI	RAR	2,310	360,00	20 346	3 767	55	NS	SI	
	QPR	0,629	11,21	29 496	1 291	1 944	17.81	SI									
Pilastrata: Pilastrata 3																	
Piano Terra	RAR	0,783	14,94	56 374	-762	2 051	19.07	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	
	QPR	0,733	11,21	52 895	-711	1 912	15.29	SI									
Pilastrata: Pilastrata 4																	
Piano Terra	RAR	0,772	14,94	55 618	284	2 357	19.35	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI	
	QPR	0,722	11,21	52 184	272	2 195	15.51	SI									
Pilastrata: Pilastrata 5																	
Piano Terra	RAR	1,584	14,94	73 837	-9 662	277	9.43	SI	RAR	3,773	360,00	73 837	-9 662	277	95.42	SI	
	QPR	1,459	11,21	67 807	-8 838	308	7.68	SI									
Pilastrata: Pilastrata 6																	
Piano Terra	RAR	1,564	14,94	72 070	9 014	699	9.54	SI	RAR	3,812	360,00	72 070	9 014	699	94.45	SI	
	QPR	1,441	11,21	66 198	8 246	697	7.77	SI									
Pilastrata: Pilastrata 7																	
Piano Terra	RAR	1,825	14,94	40 226	1 306	-10 189	8.18	SI	RAR	11,39 2	360,00	40 226	1 306	-10 189	31.60	SI	
	QPR	1,677	11,21	37 168	1 340	-9 249	6.68	SI									
Pilastrata: Pilastrata 8																	
Piano Terra	RAR	1,751	14,94	39 535	-14 031	177	8.53	SI	RAR	12,41 7	360,00	39 535	-14 031	177	28.99	SI	
	QPR	1,609	11,21	36 496	-12 745	263	6.96	SI									

LEGENDA:

Lv	Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilaastro al livello considerato.
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
σ_{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd,amm} /σ _{cc} ; σ _{td,amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).

Pilastri - verifiche delle tensioni di esercizio																
Lv Tp _{inf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]		
Verificato	[SI] = σ _{cc} ≤ σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤ σ _{td,amm} . [NO] = σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm} .															

PILASTRI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Pilastri - verifica allo stato limite di fessurazione													
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Pilastrata: Pilastrata 1													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	29 221	2 229	1 483	0,24	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	29 020	2 213	1 480	0,24	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 2													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	19 115	3 451	66	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	18 906	3 397	68	0,23	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 3													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	42 304	1 988	538	-0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	42 305	1 988	537	-0,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 4													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	52 682	274	2 219	-0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	52 184	272	2 195	-0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 5													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	68 682	-8 957	303	0,48	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	67 807	-8 838	308	0,48	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 6													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	67 049	8 358	697	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	66 198	8 246	697	0,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 7													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	37 611	1 335	-9 385	1,17	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	37 168	1 340	-9 249	1,16	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Pilastrata: Pilastrata 8													
Piano Terra				AA= PCA									
-	FRQ	36 937	-12 932	251	1,11	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	36 496	-12 745	263	1,10	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

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

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

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} (⁺)	M _{Rd} (⁻)	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,GR} (⁻)	V _{Ed,EL} (⁺)	V _{Ed,EL} (⁻)	CS	Note
	[%]	[m]		[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
Pilastrata: Pilastrata 1												
Piano Terra	0%	3,03	X	61 966	-61 966	1,1	44 613	44 613	0	0	4,43	GR
			Y	87 538	-87 538		63 002	63 002	0	0	3,71	
	100%		X	60 922	-60 922	44 613	44 613	0	0	4,43		
			Y	86 005	-86 005	63 002	63 002	0	0	3,71		
Pilastrata: Pilastrata 2												
Piano Terra	0%	3,03	X	62 312	-62 312	1,1	44 865	44 865	0	0	4,40	GR
			Y	88 045	-88 045		63 375	63 375	0	0	3,69	
	100%		X	61 271	-61 271	44 865	44 865	0	0	4,40		
			Y	86 525	-86 525	63 375	63 375	0	0	3,69		
Pilastrata: Pilastrata 3												
Piano Terra	0%	3,03	X	63 841	-63 841	1,1	45 979	45 979	0	0	4,30	GR
			Y	90 277	-90 277		64 998	64 998	0	0	3,64	
	100%		X	62 811	-62 811	45 979	45 979	0	0	4,30		
			Y	88 763	-88 763	64 998	64 998	0	0	3,64		
Pilastrata: Pilastrata 4												
Piano Terra	0%	3,03	X	63 598	-63 598	1,1	45 801	45 801	0	0	4,31	GR

Pilastri (CA) - Verifica di gerarchia delle resistenze a taglio												
Lv	%L _{LI}	L _{LI}	Dir	M _{Rd} ⁽⁺⁾	M _{Rd} ⁽⁻⁾	γ _{Rd}	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,GR} ⁽⁻⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁺⁾	V _{Ed,EL} ⁽⁻⁾	CS	Note
	[%]	[m]		[N-m]	[N-m]		[N]	[N]	[N]	[N]		
	100%		Y	89 922	-89 922		64 742	64 742	0	0	3,65	
			X	62 562	-62 562		45 801	45 801	0	0	4,31	
			Y	88 412	-88 412		64 742	64 742	0	0	3,65	
Pilastrata: Pilastrata 5												
Piano Terra	0%	3,03	X	66 496	-66 496	1,1	47 836	47 836	0	0	4,13	GR
			Y	94 142	-94 142		67 708	67 708	0	0	3,54	
	100%		X	65 271	-65 271		47 836	47 836	0	0	4,13	
			Y	92 362	-92 362		67 708	67 708	0	0	3,54	
Pilastrata: Pilastrata 6												
Piano Terra	0%	3,03	X	66 256	-66 256	1,1	47 634	47 634	0	0	4,15	GR
			Y	93 798	-93 798		67 417	67 417	0	0	3,55	
	100%		X	64 953	-64 953		47 634	47 634	0	0	4,15	
			Y	91 905	-91 905		67 417	67 417	0	0	3,55	
Pilastrata: Pilastrata 7												
Piano Terra	0%	3,03	X	75 775	-75 775	1,1	54 648	54 648	0	0	3,62	GR
			Y	106 293	-106 293		76 783	76 783	0	0	3,07	
	100%		X	74 755	-74 755		54 648	54 648	0	0	3,62	
			Y	105 209	-105 209		76 783	76 783	0	0	3,07	
Pilastrata: Pilastrata 8												
Piano Terra	0%	3,03	X	75 696	-75 696	1,1	54 590	54 590	0	0	3,62	GR
			Y	106 218	-106 218		76 715	76 715	0	0	3,07	
	100%		X	74 674	-74 674		54 590	54 590	0	0	3,62	
			Y	105 098	-105 098		76 715	76 715	0	0	3,07	

- LEGENDA:**
- Lv** Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- L_{LI}** Lunghezza libera d'inflessione.
- Dir** Direzione locale della sezione rispetto a cui è eseguita la verifica.
- γ_{Rd}** Coefficiente di sovraresistenza.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- Note** GR = verifica eseguita con il taglio derivante dall'applicazione del criterio della Gerarchia delle Resistenze; SE = verifica eseguita con il taglio derivante da un'analisi con spettro elastico con q=1.
- M_{Rd}** Momento resistente del beam, con riferimento alla direzione positiva e negativa del sisma.
- V_{Ed,GR}** Taglio di calcolo dovuto all'applicazione del criterio di Gerarchia delle resistenze.
- V_{Ed,EL}** Taglio di calcolo valutato attraverso un'analisi con spettro elastico con q=1.

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

Dettagli Costruttivi per la Duttilità - Pilastri in Presenza di Sisma										
Lv	V _{sw,c}	V _{nc}	ω wd	α n	α s	V d	ω wd,min	CS	CS _{min}	
	[cm ³]	[cm ³]								
Duttilità di curvatura richiesta allo SLV nelle direzioni X e Y: [μ _{ψ,x} = 11,61; μ _{ψ,y} = 14,18]										
Pilastrata: Pilastrata 1										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,041	0,080	88,737	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 2										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,043	0,080	7,870	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 3										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,052	0,080	4,119	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 4										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,051	0,080	4,492	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 5										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,067	0,080	2,337	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 6										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,604	0,624	0,065	0,080	2,491	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 7										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,580	0,624	0,052	0,080	7,674	2,885	
Pilastrata: Pilastrata 8										
Piano Terra	65,45	7863	0,231	0,580	0,624	0,052	0,080	4,104	2,885	

- LEGENDA:**
- Lv** Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.
- V_{sw,c}** Volume delle staffe di confinamento
- V_{nc}** Volume del nucleo confinato di calcestruzzo
- ω wd** Rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
- α n** Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano della sezione
- α s** Coefficiente di efficacia del confinamento nel piano verticale
- V d** Forza assiale adimensionalizzata di progetto allo SLV
- ω wd,min** Minimo rapporto meccanico dell'armatura di confinamento
- CS** Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico dell'armatura trasversale di confinamento
- CS_{min}** Coefficiente di sicurezza del rapporto meccanico minimo dell'armatura trasversale di confinamento

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA		
a)	la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidezze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidezza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento;	NO
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI

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

Piani - Verifiche Regolarità											
IdPiano	QLv	HLv	RdTmp	IrTmp	MSLU	KSLU		Reff		Rric	
						X	Y	X	Y	X	Y
	[m]	[m]			[N·s²/m]	[N/cm]	[N/cm]	[N]	[N]	[N]	[N]
Piano Terra	0,00	3,53	NO	SI	37 759	34 602	56 228	417 796	440 602	223 054	216 444

LEGENDA:

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

EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)

Effetti delle non linearità geometriche per sisma										
IdPiano	QLv	HLv	δd,X	δd,Y	Pθ,X	Pθ,Y	Tθ,X	Tθ,Y	Θx	Θy
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]	[rad]	[rad]
Piano Terra	0,00	3,53	5,0372	3,1533	370 416	370 416	174 298	177 304	3,0326 E-02	1,8662 E-02

LEGENDA:

- IdPiano** Identificativo del livello o piano.
- HLv** Altezza del livello o piano.
- δd,X, δd,Y** Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore.
- Pθ,X, Pθ,Z** Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".
- Tθ,X, Tθ,Y** Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".
- Θx, Θy** Coefficienti "θ" del piano.
- Nota** Le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0,1 e 0,2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine.

PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)

Piani - Verifiche allo SLO									
IdPiano	QLv	HLv	δamm,SLO	δd,SLO		ΔδSLO		CigTmp	Note
				X	Y	X	Y		
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		
Piano Terra	0,00	3,53	1,1767	1,1140	0,5436	0,0627	0,6330	RF	Verificato

LEGENDA:

- IdPiano** Identificativo del livello o piano.
- QLv** Quota del livello o piano.
- HLv** Altezza del livello o piano.
- δamm,SLO** Spostamento Differenziale ammissibile per SLO.
- δd,SLO** Spostamento Differenziale di progetto allo SLO.
- ΔδSLO** Differenza fra spostamento limite e quello di calcolo nelle direzioni X e Y.
- CigTmp** Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico - [RF] = Rigidamente fragili - [RD] = Rigidamente Duttili.

SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)

Solai (CA)- Verifiche allo SLU								
Id _{Cmp}	%L _{LI}	Tp	M _{Ed,X,s}	M _{Ed,X,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	CS _i
	[%]		[N·m]	[N·m]	[cm²]	[cm²]		
Piano Terra					Sezione: Solai 1.1			
Travetto 1-2	0%	■	2 111	1 834	0,79	1,01	3.57	7.02
	12,5%	T	0	3 024	0,79	1,01	-	4.26
	25,0%	T	0	3 795	0,79	1,01	-	3.39
	37,5%	T	0	4 148	0,79	1,01	-	3.10
	50,0%	T	0	4 172	0,79	1,01	-	3.08
	62,5%	T	0	4 148	0,79	1,01	-	3.10
	75,0%	T	0	3 797	0,79	1,01	-	3.39

Solai (CA)- Verifiche allo SLU								
Id _{Cmp}	%L _{LI}	Tp	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]		
	87,5%	T	0	3 026	0,79	1,01	-	4.25
	100,0%	■	2 111	1 837	0,79	1,01	3.57	7.01
Piano Terra					Sezione: Solai 1.2			
Travetto 1-2	0%	■	2 700	2 116	0,79	1,01	2.79	6.09
	12,5%	T	0	3 728	0,79	1,01	-	3.45
	25,0%	T	0	4 789	0,79	1,01	-	2.69
	37,5%	T	0	5 299	0,79	1,01	-	2.43
	50,0%	T	0	5 349	0,79	1,01	-	2.40
	62,5%	T	0	5 300	0,79	1,01	-	2.43
	75,0%	T	0	4 791	0,79	1,01	-	2.69
	87,5%	T	0	3 731	0,79	1,01	-	3.45
	100%	■	2 700	2 121	0,79	1,01	2.79	6.07
Piano Terra					Sezione: Solai 1.3			
Travetto 1-2	0%	■	3 686	2 528	0,79	1,01	2.04	5.09
	12,5%	T	0	4 866	0,79	1,01	-	2.64
	25,0%	T	0	6 430	0,79	1,01	-	2.00
	37,5%	T	0	7 218	0,79	1,01	-	1.78
	50,0%	T	0	7 321	0,79	1,01	-	1.76
	62,5%	T	0	7 219	0,79	1,01	-	1.78
	75,0%	T	0	6 432	0,79	1,01	-	2.00
	87,5%	T	0	4 871	0,79	1,01	-	2.64
	100%	■	3 686	2 533	0,79	1,01	2.04	5.08

LEGENDA:

- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d’inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- Tp** Tipo di sezione verificata.
- 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 _{LI}	Tp	V _{Ed,Y⁽⁺⁾}	V _{Ed,Y⁽⁻⁾}	CS ⁽⁺⁾	CS ⁽⁻⁾	V _{Rd⁽⁺⁾}	V _{Rd⁽⁻⁾}	N _{Ed⁽⁺⁾}	N _{Ed⁽⁻⁾}	V _{Rsd,p⁽⁺⁾}	V _{Rsd,p⁽⁻⁾}	A _{sw,p⁽⁺⁾}	A _{sw,p⁽⁻⁾}
	[%]		[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1						
Travetto 1-2	0%	■	5 459	0	9,75	-	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	12,5%	T	4 094	0	2,86	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	25,0%	T	2 730	0	4,29	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	37,5%	T	1 366	0	8,57	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	50,0%	T	0	0	-	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	62,5%	T	0	-1 362	-	8,60	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	75,0%	T	0	-2 726	-	4,30	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	87,5%	T	0	-4 091	-	2,86	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	100,0%	■	0	-5 455	-	9,75	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2						
Travetto 1-2	0%	■	6 260	0	8,50	-	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	12,5%	T	4 695	0	2,49	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	25,0%	T	3 131	0	3,74	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	37,5%	T	1 566	0	7,48	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	50,0%	T	0	0	-	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	62,5%	T	0	-1 563	-	7,49	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	75,0%	T	0	-3 127	-	3,74	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	87,5%	T	0	-4 692	-	2,50	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	100%	■	0	-6 256	-	8,50	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3						
Travetto 1-2	0%	■	7 427	0	7,16	-	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	12,5%	T	5 571	0	2,10	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	25,0%	T	3 714	0	3,15	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	37,5%	T	1 858	0	6,30	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	50,0%	T	0	0	-	-	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	62,5%	T	0	-1 854	-	6,32	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	75,0%	T	0	-3 711	-	3,16	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	87,5%	T	0	-5 567	-	2,10	11 710	11 710	0	0	0	0	0,0000	0,0000
	100%	■	0	-7 423	-	7,17	53 207	53 207	0	0	0	0	0,0000	0,0000

LEGENDA:

- Id_{Cmp}** Identificativo della campata.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d’inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- Tp** Tipo di sezione verificata.
- 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.
- N_{Ed^(+/-)}** Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.
- V_{Rsd,p⁽⁺⁾}, V_{Rsd,p⁽⁻⁾}** Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "V_{Ed,Y⁽⁺⁾}" e "V_{Ed,Y⁽⁻⁾}".
- A_{sw,p⁽⁺⁾}, A_{sw,p⁽⁻⁾}** Aree dei ferri piegati.

TRAVI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)

Solai - verifiche delle tensioni di esercizio																	
%LLI T _{prnf}	Compressione calcestruzzo Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	IdCmb	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	IdCmb	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verific ato	
[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Piano Terra									Sezione: Solai 1.1								
Campata : Travetto 1-2																	
0%	RAR	0,197	14,94	0	-616	0	75.98	SI	RAR	4,652	360,00	0	-616	0	77.38	SI	
	QPR	0,197	11,21	0	-616	0	56.98	SI									
25,0%	RAR	0,800	14,94	0	-2 505	0	18.68	SI	RAR	18,918	360,00	0	-2 505	0	19.02	SI	
	QPR	0,800	11,21	0	-2 505	0	14.01	SI									
50,0%	RAR	1,001	14,94	0	-3 135	0	14.93	SI	RAR	23,675	360,00	0	-3 135	0	15.20	SI	
	QPR	1,001	11,21	0	-3 135	0	11.19	SI									
75,0%	RAR	0,800	14,94	0	-2 506	0	18.67	SI	RAR	18,925	360,00	0	-2 506	0	19.02	SI	
	QPR	0,800	11,21	0	-2 506	0	14.00	SI									
100,0%	RAR	0,198	14,94	0	-619	0	75.61	SI	RAR	4,675	360,00	0	-619	0	77.01	SI	
	QPR	0,198	11,21	0	-619	0	56.71	SI									
Piano Terra									Sezione: Solai 1.2								
Campata : Travetto 1-2																	
0%	RAR	0,225	14,94	0	-706	0	66.29	SI	RAR	5,332	360,00	0	-706	0	67.52	SI	
	QPR	0,225	11,21	0	-706	0	49.72	SI									
25,0%	RAR	1,019	14,94	0	-3 191	0	14.66	SI	RAR	24,098	360,00	0	-3 191	0	14.93	SI	
	QPR	1,019	11,21	0	-3 191	0	11.00	SI									
50,0%	RAR	2,178	14,94	0	-4 020	0	6.85	SI	RAR	187,395	360,00	0	-4 020	0	1.92	SI	
	QPR	2,178	11,21	0	-4 020	0	5.14	SI									
75,0%	RAR	1,019	14,94	0	-3 193	0	14.65	SI	RAR	24,113	360,00	0	-3 193	0	14.92	SI	
	QPR	1,019	11,21	0	-3 193	0	10.99	SI									
100%	RAR	0,227	14,94	0	-710	0	65.92	SI	RAR	5,362	360,00	0	-710	0	67.14	SI	
	QPR	0,227	11,21	0	-710	0	49.44	SI									
Piano Terra									Sezione: Solai 1.3								
Campata : Travetto 1-2																	
0%	RAR	0,267	14,94	0	-838	0	55.85	SI	RAR	6,329	360,00	0	-838	0	56.88	SI	
	QPR	0,267	11,21	0	-838	0	41.89	SI									
25,0%	RAR	2,349	14,94	0	-4 335	0	6.36	SI	RAR	202,079	360,00	0	-4 335	0	1.78	SI	
	QPR	2,349	11,21	0	-4 335	0	4.77	SI									
50,0%	RAR	2,981	14,94	0	-5 502	0	5.01	SI	RAR	256,480	360,00	0	-5 502	0	1.40	SI	
	QPR	2,981	11,21	0	-5 502	0	3.75	SI									
75,0%	RAR	2,350	14,94	0	-4 337	0	6.35	SI	RAR	202,172	360,00	0	-4 337	0	1.78	SI	
	QPR	2,350	11,21	0	-4 337	0	4.76	SI									
100%	RAR	0,269	14,94	0	-843	0	55.52	SI	RAR	6,366	360,00	0	-843	0	56.54	SI	
	QPR	0,269	11,21	0	-843	0	41.64	SI									

LEGENDA:

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

TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione													
%L _I	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1					
Campata Travetto 1-2				AA= PCA									
0%	FRQ	0	-616	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-616	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	0	-1 718	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 718	0	1,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-2 505	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 505	0	1,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	0	-2 977	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 977	0	1,77	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
50,0%	FRQ	0	-3 135	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-3 135	0	1,86	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
62,5%	FRQ	0	-2 978	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 978	0	1,77	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
75,0%	FRQ	0	-2 506	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 506	0	1,49	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	0	-1 720	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-1 720	0	1,02	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100,0%	FRQ	0	-619	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-619	0	0,37	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2					
Campata Travetto 1-2				AA= PCA									
0%	FRQ	0	-706	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-706	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

Solai - verifica allo stato limite di fessurazione													
%LLi	IdCmb	NEd	MEd,3	MEd,2	σct,f	σt	εsm	Ae	Δsm	Wd	Wamm	CS	Verificato
[%]		[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		o
12,5%	FRQ	0	-2 155	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 155	0	1,28	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-3 191	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-3 191	0	1,90	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
37,5%	FRQ	0	-3 812	0	2,27	2,13	5,0771 E-04	73	192	0,098	0,400	4,09	SI
	QPR	0	-3 812	0	2,27	2,13	5,0771 E-04	73	192	0,098	0,300	3,07	SI
50,0%	FRQ	0	-4 020	0	2,39	2,13	5,3541 E-04	73	192	0,103	0,400	3,88	SI
	QPR	0	-4 020	0	2,39	2,13	5,3541 E-04	73	192	0,103	0,300	2,91	SI
62,5%	FRQ	0	-3 813	0	2,27	2,13	5,0784 E-04	73	192	0,098	0,400	4,09	SI
	QPR	0	-3 813	0	2,27	2,13	5,0784 E-04	73	192	0,098	0,300	3,07	SI
75,0%	FRQ	0	-3 193	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-3 193	0	1,90	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
87,5%	FRQ	0	-2 158	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 158	0	1,28	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	0	-710	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-710	0	0,42	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3					
Campata Travetto 1-2				AA= PCA									
0%	FRQ	0	-838	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-838	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
12,5%	FRQ	0	-2 878	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 878	0	1,71	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
25,0%	FRQ	0	-4 335	0	2,58	2,13	5,7737 E-04	73	192	0,111	0,400	3,60	SI
	QPR	0	-4 335	0	2,58	2,13	5,7737 E-04	73	192	0,111	0,300	2,70	SI
37,5%	FRQ	0	-5 210	0	3,10	2,13	7,6853 E-04	73	192	0,148	0,400	2,70	SI
	QPR	0	-5 210	0	3,10	2,13	7,6853 E-04	73	192	0,148	0,300	2,03	SI
50,0%	FRQ	0	-5 502	0	3,27	2,13	8,3335 E-04	73	192	0,160	0,400	2,49	SI
	QPR	0	-5 502	0	3,27	2,13	8,3335 E-04	73	192	0,160	0,300	1,87	SI
62,5%	FRQ	0	-5 211	0	3,10	2,13	7,6876 E-04	73	192	0,148	0,400	2,70	SI
	QPR	0	-5 211	0	3,10	2,13	7,6876 E-04	73	192	0,148	0,300	2,03	SI
75,0%	FRQ	0	-4 337	0	2,58	2,13	5,7764 E-04	73	192	0,111	0,400	3,60	SI
	QPR	0	-4 337	0	2,58	2,13	5,7764 E-04	73	192	0,111	0,300	2,70	SI
87,5%	FRQ	0	-2 881	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-2 881	0	1,71	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
100%	FRQ	0	-843	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
	QPR	0	-843	0	0,50	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L _{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
IdCmb	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
NEd, MEd,3, MEd,2	Sollecitazioni di progetto.
σct,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.
σt	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
εsm	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.4 del DM 2018].
Ae	Deformazione unitaria media delle barre di armatura.
Δsm	Area efficace del calcestruzzo teso.
Wd	Distanza media tra le fessure.
Wamm	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}

VERIFICA DEFORMABILITÀ - VERIFICA SNELLEZZA (Elevazione)

Verifica deformabilità - Verifica snellezza																
IdElm	%LLi/Nodo	CS	L	h	K	f _{ck}	f _{yk}	A _{s,req}	A _{s,prov}	ρ	ρ'	T	Tmp	λ	λ _{lim}	Verificato
			[cm]	[cm]		[N/mm²]	[N/mm²]	[mm²]	[mm²]	[%]	[%]					
Piano Terra								Sezione: Solai 1.1								
Travetto 1-2	50,0%	2,94	276	25	1,0	24,90	450,00	79	101	0,19	0,02	SI	NO	11,03	32,37	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.2								
Travetto 1-2	50,0%	2,60	312	25	1,0	24,90	450,00	79	101	0,19	0,02	SI	NO	12,47	32,37	SI
Piano Terra								Sezione: Solai 1.3								

Verifica deformabilità - Verifica snellezza																
Id _{Elm}	%LLi/Nodo	CS	L	h	K	f _{ck}	f _{yk}	A _{s,req}	A _{s,prov}	ρ	ρ'	T	Tmp	λ	λ _{lim}	Verificato
Travetto 1-2	50,0%	2,02	364	25	1,0	24,90	450,00	87	101	0,21	0,00	SI	NO	14,57	29,43	SI

LEGENDA:

Id_{Elm}	Identificativo dell'elemento.
%LLi/Nodo	[%LLI] = Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (LLI), a partire dall'estremo iniziale.
CS	[Nodo] = rappresenta l'identificativo del nodo strutturale per il quale vengono forniti i valori di verifica. Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L	Luce di calcolo dell'elemento (coincide con la luce libera di inflessione).
h	Altezza di calcolo dell'elemento.
K	Coefficiente correttivo, funzione dello schema strutturale.
f_{ck}	Resistenza caratteristica cilindrica a compressione del calcestruzzo.
f_{yk}	Tensione caratteristica di snervamento dell'armatura.
A_{s,req}	Area di armatura tesa richiesta allo SLU.
A_{s,prov}	Area di armatura tesa effettivamente presente.
ρ	Rapporto di armatura tesa.
ρ'	Rapporto di armatura compressa.
T	[SI] = sezione a T avente larghezza dell'ala maggiore di tre volte lo spessore dell'anima; [NO] = sezione che non soddisfa il requisito precedente.
Tmp	[SI] = elemento caricato da tramezzi che possono subire danni a causa di inflessione eccessiva; [NO] = elemento NON caricato da tramezzi che possono subire danni a causa di inflessione eccessiva.
λ= L/h	Rapporto di snellezza tra luce L e altezza h dell'elemento.
λ_{lim}	Snellezza limite.
Verificato	[SI] = λ ≤ λ _{lim} - la verifica delle inflessioni si può ritenere implicitamente soddisfatta; [NO] = λ > λ _{lim} - è necessario procedere alla verifica di inflessione mediante calcolo.

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

												Dati generali di verifica		
Id _{Nd}	Pos	Stato	Id _{pil,sup}	σ _{cR}	σ _{tR}	f _{yk}	f _{tk}	N _{d,sup}	N _{d,inf}	A _{s,st}		CS		R _f
				[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]			η	ξ/f	

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

Dati indicati per direzione																
Di _r	Id _{Tr}	b _j	h _{jw}	A _{sup} /M ⁺	A _{inf} /M ⁻	Or _{vjd}	V _{c,η}	V _{c,ξ}	σ _η	σ _ξ	V _{jsd,sup}	V _{jsd,inf}	V _d	V _{jsr}	V _{rsd}	h _{jc}
		[cm]	[cm]	[cm²;N·m]	[cm²;N·m]		[N]	[N]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm]

LEGENDA:

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

NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Fondazione)

Nodi (CA) - Verifica a punzonamento																					
Id _{Nd}	Sp _p	Dir _p z	V _{Ed,pz}	β	u ₀	V _{Rd,0,max}	D _{st}	θ	u ₁	R _{z,terr}	V _{Ed,red}	V _{Rd,1,c}	A _{s,pz,A/B}	V _{Rd,1,cs,s}	V _{Rd,1,cs,c}	α	D _{st,ou ut}	u _{out}	CS _{0,ma x}	CS _{1, c}	CS _{1, cs}
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]			
0000 9	0,25	0	71 172	4,24 9	0,62	485 221	0,18	48,8	0,98	43 253	118 619	232 158	-	-	174 118	-	-	-	2,27	1,96	NS
0001 0	0,25	0	67 332	3,87 7	0,62	485 221	0,18	48,8	1,04	40 548	114 624	245 003	-	-	183 752	-	-	-	2,58	2,14	NS
0001 1	0,25	0	89 498	4,03 8	0,62	485 221	0,18	48,8	0,96	56 852	131 806	227 336	-	-	170 502	-	-	-	1,91	1,72	NS

Nodi (CA) - Verifica a punzonamento																					
Id _{Nd}	Sp _p	Dir _p z	V _{Ed,pz}	β	u ₀	V _{Rd,0,max}	D _{st}	θ	u ₁	R _{z,terr}	V _{Ed,red}	V _{Rd,1,c}	A _{s,pz,A/ B}	V _{Rd,1,cs,s}	V _{Rd,1,cs,c}	α	D _{st,o} ut	u _{out}	CS _{0,max} x	CS _{1,c}	CS _{1,cs}
	[m]		[N]		[m]	[N]	[m]	[°]	[m]	[N]	[N]	[N]	[cm²]	[N]	[N]	[°]	[m]	[m]			
00012	0,25	0	90 306	5,112	0,62	485 221	0,18	48,8	0,98	58 762	161 245	232 160	-	-	174 120	-	-	-	1,52	1,44	NS
00013	0,25	0	61 864	7,778	1,00	785 163	0,16	52,0	1,50	41 004	201 351	399 301	-	-	299 476	-	-	-	2,27	1,98	NS
00014	0,25	0	75 802	5,598	1,00	785 147	0,17	50,4	1,53	46 348	202 607	383 713	-	-	287 785	-	-	-	2,46	1,89	NS
00019	0,25	0	49 504	8,279	1,00	785 147	0,17	50,4	1,53	33 253	172 056	383 713	-	-	287 785	-	-	-	2,67	2,23	NS
00020	0,25	0	67 520	5,219	1,00	785 151	0,18	48,8	1,57	36 488	169 478	369 818	-	-	277 364	-	-	-	2,85	2,18	NS

LEGENDA:

Id _{Nd}	Identificativo del nodo.
Sp _p	Spessore della piastra.
Dir _{pz}	Direzione di punzonamento (0 = verso il basso; 1 = verso l'alto).
V _{Ed,pz}	Forza di punzonamento di progetto.
β	Coefficiente amplificativo per l'eccentricità
u ₀	Perimetro di verifica in adiacenza del pilastro
V _{Rd,0,max}	Forza resistente in adiacenza del pilastro
D _{st}	Distanza dal pilastro del perimetro critico u ₁
θ	Angolo di diffusione
u ₁	Perimetro di verifica di base
R _{z,terr}	Reazione del terreno all'interno del perimetro u ₁
V _{Ed,red}	Forza netta di punzonamento
V _{Rd,1,c}	Forza resistente in assenza di armature lungo u ₁
A _{s,pz,A/B}	Armatura a punzonamento esecutiva alla distanza della prima fila di armature dal pilastro.
V _{Rd,1,cs,s}	Forza resistente dovuta alle armature lungo u ₁
V _{Rd,1,cs,c}	Forza resistente dovuta al calcestruzzo, in presenza di armature, lungo u ₁
α	Angolo compreso fra l'armatura a punzonamento ed il piano della piastra
D _{st,out}	Distanza dal pilastro oltre la quale non è richiesta armatura
u _{out}	Perimetro critico oltre il quale non è richiesta armatura
CS _{0,max}	Coefficiente di sicurezza per la verifica in adiacenza del pilastro, lungo il perimetro u ₀
CS _{1,c}	Coefficiente di sicurezza in assenza di armature lungo il perimetro u ₁
CS _{1,cs}	Coefficiente di sicurezza in presenza di armature lungo il perimetro u ₁

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		
Fondazione			Platea 1																	
P	S	00009	0	0	0,07697	0,07697	-	00010	-389	669	0,07697	0,07697	94,44	00011	426	4 604	0,07697	0,07697		13,71
	I		68	13 644	0,07697	0,07697	4,63		367	13 264	0,07697	0,07697	4,76		-408	23 837	0,07697	0,07697		2,65
S	S		-74	7 199	0,07697	0,07697	8,77		-80	1 341	0,07697	0,07697	47,09		38	8 673	0,07697	0,07697		7,28
	I		59	20 750	0,07697	0,07697	3,04		95	13 779	0,07697	0,07697	4,58		-44	32 333	0,07697	0,07697		1,95
P	S	00012	54	1 749	0,07697	0,07697	36,10	00013	0	0	0,07697	0,07697	-	00014	0	0	0,07697	0,07697		-
	I		-58	25 308	0,07697	0,07697	2,50		-1	19 406	0,07697	0,07697	3,25		-28	16 960	0,07697	0,07697		3,72
S	S		141	6 717	0,07697	0,07697	9,40		0	0	0,07697	0,07697	-		0	0	0,07697	0,07697		-
	I		-115	25 727	0,07697	0,07697	2,45		418	47 151	0,07697	0,07697	1,34		118	34 647	0,07697	0,07697		1,82
P	S	00015	4 012	2 267	0,07697	0,07697	27,68	00016	5 269	412	0,07697	0,07697	NS	00017	-4 775	8 212	0,07697	0,07697		7,75
	I		-3 669	15 336	0,07697	0,07697	4,14		-5 494	7 799	0,07697	0,07697	8,16		5 069	14 440	0,07697	0,07697		4,34
S	S		-6 706	2 252	0,07697	0,07697	28,33		-708	4 973	0,07697	0,07697	12,71		576	6 064	0,07697	0,07697		10,40
	I		6 133	13 161	0,07697	0,07697	4,75		806	16 938	0,07697	0,07697	3,72		-717	13 293	0,07697	0,07697		4,76
P	S	00018	-4 088	4 889	0,07697	0,07697	13,00	00019	0	0	0,07697	0,07697	-	00020	0	0	0,07697	0,07697		-
	I		3 892	12 577	0,07697	0,07697	4,99		480	13 702	0,07697	0,07697	4,60		42	13 901	0,07697	0,07697		4,54
S	S		6 897	4 144	0,07697	0,07697	15,08		0	0	0,07697	0,07697	-		-491	2 546	0,07697	0,07697		24,82
	I		-6 566	10 560	0,07697	0,07697	6,04		688	29 108	0,07697	0,07697	2,17		507	35 944	0,07697	0,07697		1,76
P	S	00021	-2 885	32 968	0,07697	0,07697	1,92	00022	159	17 853	0,07697	0,07697	3,54	00023	3	19 843	0,07697	0,07697		3,18
	I		3 031	36 157	0,07697	0,07697	1,74		-167	9 464	0,07697	0,07697	6,67		-4	6 831	0,07697	0,07697		9,24
S	S		0	0	0,07697	0,07697	-		-8	8 175	0,07697	0,07697	7,72		0	916	0,07697	0,07697		68,93
	I		4 895	1 960	0,07697	0,07697	31,97		9	6 247	0,07697	0,07697	10,11		0	1 558	0,07697	0,07697		40,53
P	S	00024	41	17 968	0,07697	0,07697	3,51	00025	-1 401	31 183	0,07697	0,07697	2,03	00026	879	2 857	0,07697	0,07697		22,07
	I		-33	7 809	0,07697	0,07697	8,09		1 320	30 506	0,07697	0,07697	2,07		-1 095	4 216	0,07697	0,07697		15,00

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	
			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		
					97	97					97	97					97	97		
S	S		-6	6 452	0,076 97	0,076 97	9,79		-2 598	1 807	0,076 97	0,076 97	35,0 8		531	38 127	0,076 97	0,076 97	1,65	
	I		4	4 650	0,076 97	0,076 97	13,5 8		2 757	1 252	0,076 97	0,076 97	50,2 2		-427	40 553	0,076 97	0,076 97	1,56	
P	S	00027	22	3 820	0,076 97	0,076 97	16,5 3	00028	4	495	0,076 97	0,076 97	NS	00029	-6	3 282	0,076 97	0,076 97	19,24	
	I		-18	4 004	0,076 97	0,076 97	15,7 7		-4	1 021	0,076 97	0,076 97	61,8 5		5	2 446	0,076 97	0,076 97	25,81	
S	S		-7	20 405	0,076 97	0,076 97	3,09		1	15 842	0,076 97	0,076 97	3,99		6	10 491	0,076 97	0,076 97	6,02	
	I		5	12 277	0,076 97	0,076 97	5,14		-1	6 476	0,076 97	0,076 97	9,75		-6	3 072	0,076 97	0,076 97	20,55	
P	S	00030	2	868	0,076 97	0,076 97	72,7 5	00031	139	13 027	0,076 97	0,076 97	4,85	00032	-2 644	712	0,076 97	0,076 97	89,05	
	I		-2	469	0,076 97	0,076 97	NS		-134	10 769	0,076 97	0,076 97	5,86		2 733	6 032	0,076 97	0,076 97	10,42	
S	S		7	9 742	0,076 97	0,076 97	6,48		-36	10 533	0,076 97	0,076 97	6,00		306	29 574	0,076 97	0,076 97	2,13	
	I		-7	3 032	0,076 97	0,076 97	20,8 3		32	9 951	0,076 97	0,076 97	6,35		-345	52 414	0,076 97	0,076 97	1,21	
P	S	00033	3 020	8 282	0,076 97	0,076 97	7,59	00034	-28	2 210	0,076 97	0,076 97	28,5 7	00035	6	280	0,076 97	0,076 97	NS	
	I		-3 123	8 253	0,076 97	0,076 97	7,69		31	2 474	0,076 97	0,076 97	25,5 2		-6	739	0,076 97	0,076 97	85,45	
S	S		316	27 196	0,076 97	0,076 97	2,32		-109	10 019	0,076 97	0,076 97	6,30		-1	11 880	0,076 97	0,076 97	5,32	
	I		-280	35 672	0,076 97	0,076 97	1,77		106	2 883	0,076 97	0,076 97	21,9 0		1	1 089	0,076 97	0,076 97	57,98	
P	S	00036	-8	3 583	0,076 97	0,076 97	17,6 2	00037	2	1 283	0,076 97	0,076 97	49,2 2	00038	146	14 688	0,076 97	0,076 97	4,30	
	I		8	1 759	0,076 97	0,076 97	35,9 0		-2	269	0,076 97	0,076 97	NS		-141	10 587	0,076 97	0,076 97	5,97	
S	S		7	10 425	0,076 97	0,076 97	6,06		9	11 892	0,076 97	0,076 97	5,31		-34	10 754	0,076 97	0,076 97	5,87	
	I		-7	76	0,076 97	0,076 97	NS		-8	2 371	0,076 97	0,076 97	26,6 3		31	11 364	0,076 97	0,076 97	5,56	
P	S	00039	-932	2 221	0,076 97	0,076 97	28,4 7	00040	3 298	8 831	0,076 97	0,076 97	7,11	00041	-38	2 097	0,076 97	0,076 97	30,11	
	I		1 038	8 372	0,076 97	0,076 97	7,53		-3 419	9 482	0,076 97	0,076 97	6,69		42	2 381	0,076 97	0,076 97	26,52	
S	S		246	16 648	0,076 97	0,076 97	3,79		321	27 073	0,076 97	0,076 97	2,33		-140	9 674	0,076 97	0,076 97	6,53	
	I		-281	55 810	0,076 97	0,076 97	1,13		-281	34 954	0,076 97	0,076 97	1,81		135	1 499	0,076 97	0,076 97	42,12	
P	S	00042	9	164	0,076 97	0,076 97	NS	00043	-11	363	0,076 97	0,076 97	NS	00044	0	33	0,076 97	0,076 97	NS	
	I		-10	298	0,076 97	0,076 97	NS		11	718	0,076 97	0,076 97	87,9 4		0	543	0,076 97	0,076 97	NS	
S	S		-2	9 880	0,076 97	0,076 97	6,39		8	6 668	0,076 97	0,076 97	9,47		1	4 897	0,076 97	0,076 97	12,89	
	I		2	834	0,076 97	0,076 97	75,7 1		-8	1 045	0,076 97	0,076 97	60,4 3		-1	1 047	0,076 97	0,076 97	60,31	
P	S	00045	0	1 070	0,076 97	0,076 97	59,0 1	00046	1	189	0,076 97	0,076 97	NS	00047	0	2 492	0,076 97	0,076 97	25,34	
	I		0	972	0,076 97	0,076 97	64,9 6		-1	426	0,076 97	0,076 97	NS		0	1 046	0,076 97	0,076 97	60,37	
S	S		0	5 102	0,076 97	0,076 97	12,3 8		0	8 072	0,076 97	0,076 97	7,82		-1	12 861	0,076 97	0,076 97	4,91	
	I		0	1 256	0,076 97	0,076 97	50,2 7		0	1 628	0,076 97	0,076 97	38,7 9		1	3 316	0,076 97	0,076 97	19,04	
P	S	00048	35	13 978	0,076 97	0,076 97	4,52	00049	-1 585	2 353	0,076 97	0,076 97	26,9 0	00050	2 888	44 241	0,076 97	0,076 97	1,42	
	I		-33	9 931	0,076 97	0,076 97	6,36		1 804	1 467	0,076 97	0,076 97	42,9 2		-2 770	45 149	0,076 97	0,076 97	1,40	
S	S		57	19 306	0,076 97	0,076 97	3,27		140	34 758	0,076 97	0,076 97	1,82		0	0	0,076 97	0,076 97	-	
	I		-50	6 646	0,076 97	0,076 97	9,50		-163	38 777	0,076 97	0,076 97	1,63		-3 086	4 172	0,076 97	0,076 97	15,21	
P	S	00051	-160	25 293	0,076 97	0,076 97	2,50	00052	-1	17 828	0,076 97	0,076 97	3,54	00053	0	9 761	0,076 97	0,076 97	6,47	
	I		153	13 359	0,076 97	0,076 97	4,73		1	3 420	0,076 97	0,076 97	18,4 6		0	0	0,076 97	0,076 97	-	
S	S		-15	7 273	0,076 97	0,076 97	8,68		-1	143	0,076 97	0,076 97	NS		0	3 611	0,076 97	0,076 97	17,49	
	I		14	5 084	0,076 97	0,076 97	12,4 2		1	640	0,076 97	0,076 97	98,6 6		0	1 513	0,076 97	0,076 97	41,73	
P	S	00054	0	9 219	0,076 97	0,076 97	6,85	00055	-2	18 130	0,076 97	0,076 97	3,48	00056	-142	25 824	0,076 97	0,076 97	2,45	
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		2	4 015	0,076 97	0,076 97	15,7 3		156	16 354	0,076 97	0,076 97	3,86	
S	S		1	3 581	0,076 97	0,076 97	17,6 3		-1	182	0,076 97	0,076 97	NS		26	8 401	0,076 97	0,076 97	7,52	
	I		-1	1 146	0,076 97	0,076 97	55,1 0		1	739	0,076 97	0,076 97	85,4 4		-28	5 392	0,076 97	0,076 97	11,71	

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00057	2 766	51 873	0,076 97	0,076 97	1,21	00058	-1 115	3 899	0,076 97	0,076 97	16,2 2	00059	26	10 372	0,076 97	0,076 97	6,09
	I		-3 024	60 158	0,076 97	0,076 97	1,05		4 521	2 612	0,076 97	0,076 97	24,0 1		-29	8 941	0,076 97	0,076 97	7,06
S	S		0	0	0,076 97	0,076 97	-		-133	27 158	0,076 97	0,076 97	2,33		310	21 257	0,076 97	0,076 97	2,97
	I		320	2 953	0,076 97	0,076 97	21,3 7		213	21 482	0,076 97	0,076 97	2,94		-339	6 665	0,076 97	0,076 97	9,48
P	S	00060	0	1 917	0,076 97	0,076 97	32,9 4	00061	1	501	0,076 97	0,076 97	NS	00062	0	725	0,076 97	0,076 97	87,09
	I		0	1 186	0,076 97	0,076 97	53,2 4		0	1 139	0,076 97	0,076 97	55,4 4		0	1 083	0,076 97	0,076 97	58,30
S	S		-8	14 672	0,076 97	0,076 97	4,30		0	9 462	0,076 97	0,076 97	6,67		0	4 833	0,076 97	0,076 97	13,07
	I		8	5 222	0,076 97	0,076 97	12,0 9		0	3 173	0,076 97	0,076 97	19,9 0		0	1 645	0,076 97	0,076 97	38,39
P	S	00063	0	497	0,076 97	0,076 97	NS	00064	0	134	0,076 97	0,076 97	NS	00065	0	1 181	0,076 97	0,076 97	53,47
	I		0	786	0,076 97	0,076 97	80,3 4		0	574	0,076 97	0,076 97	NS		0	681	0,076 97	0,076 97	92,72
S	S		0	4 173	0,076 97	0,076 97	15,1 3		0	6 484	0,076 97	0,076 97	9,74		3	8 269	0,076 97	0,076 97	7,64
	I		0	1 043	0,076 97	0,076 97	60,5 4		0	821	0,076 97	0,076 97	76,9 1		-3	910	0,076 97	0,076 97	69,39
P	S	00066	-110	6 190	0,076 97	0,076 97	10,2 0	00067	807	5 357	0,076 97	0,076 97	11,7 7	00068	-1 550	4 416	0,076 97	0,076 97	14,33
	I		114	4 153	0,076 97	0,076 97	15,2 0		-727	3 183	0,076 97	0,076 97	19,8 6		1 499	10 899	0,076 97	0,076 97	5,78
S	S		-110	9 719	0,076 97	0,076 97	6,50		85	22 762	0,076 97	0,076 97	2,77		-326	13 140	0,076 97	0,076 97	4,81
	I		114	1 754	0,076 97	0,076 97	35,9 9		-95	29 571	0,076 97	0,076 97	2,14		316	54 924	0,076 97	0,076 97	1,15
P	S	00069	682	12 011	0,076 97	0,076 97	5,25	00070	55	5 961	0,076 97	0,076 97	10,5 9	00071	-5	1 592	0,076 97	0,076 97	39,66
	I		-757	3 915	0,076 97	0,076 97	16,1 5		-56	3 163	0,076 97	0,076 97	19,9 6		5	888	0,076 97	0,076 97	71,11
S	S		-28	12 901	0,076 97	0,076 97	4,89		-5	13 346	0,076 97	0,076 97	4,73		7	12 413	0,076 97	0,076 97	5,09
	I		32	14 717	0,076 97	0,076 97	4,29		5	1 920	0,076 97	0,076 97	32,8 9		-7	921	0,076 97	0,076 97	68,56
P	S	00072	3	54	0,076 97	0,076 97	NS	00073	15	2 379	0,076 97	0,076 97	26,5 4	00074	2 814	4 919	0,076 97	0,076 97	12,78
	I		-3	342	0,076 97	0,076 97	NS		-16	2 163	0,076 97	0,076 97	29,1 9		-2 707	4 779	0,076 97	0,076 97	13,27
S	S		2	11 657	0,076 97	0,076 97	5,42		-8	8 747	0,076 97	0,076 97	7,22		316	25 048	0,076 97	0,076 97	2,52
	I		-2	811	0,076 97	0,076 97	77,8 6		9	2 298	0,076 97	0,076 97	27,4 8		-357	34 363	0,076 97	0,076 97	1,84
P	S	00075	0	0	0,076 97	0,076 97	-	00076	13	7 186	0,076 97	0,076 97	8,79	00077	0	1 973	0,076 97	0,076 97	32,00
	I		2 050	5 902	0,076 97	0,076 97	10,6 6		-14	6 675	0,076 97	0,076 97	9,46		0	1 701	0,076 97	0,076 97	37,12
S	S		709	27 276	0,076 97	0,076 97	2,31		-26	11 107	0,076 97	0,076 97	5,69		2	9 771	0,076 97	0,076 97	6,46
	I		-627	52 046	0,076 97	0,076 97	1,21		30	9 035	0,076 97	0,076 97	6,99		-3	3 000	0,076 97	0,076 97	21,05
P	S	00078	-1	401	0,076 97	0,076 97	NS	00079	0	1 833	0,076 97	0,076 97	34,4 5	00080	-30	6 928	0,076 97	0,076 97	9,11
	I		1	818	0,076 97	0,076 97	77,1 9		0	1 579	0,076 97	0,076 97	39,9 9		30	5 926	0,076 97	0,076 97	10,65
S	S		0	12 534	0,076 97	0,076 97	5,04		8	14 562	0,076 97	0,076 97	4,34		-326	19 205	0,076 97	0,076 97	3,29
	I		0	3 909	0,076 97	0,076 97	16,1 5		-8	5 985	0,076 97	0,076 97	10,5 5		342	9 702	0,076 97	0,076 97	6,50
P	S	00081	5 045	3 571	0,076 97	0,076 97	17,5 5	00082	-1 815	26 972	0,076 97	0,076 97	2,35	00083	2	13 191	0,076 97	0,076 97	4,79
	I		-4 802	2 375	0,076 97	0,076 97	26,7 8		1 973	26 684	0,076 97	0,076 97	2,36		-2	5 129	0,076 97	0,076 97	12,31
S	S		330	28 954	0,076 97	0,076 97	2,18		56	16 988	0,076 97	0,076 97	3,72		-2	6 125	0,076 97	0,076 97	10,31
	I		-377	27 901	0,076 97	0,076 97	2,26		-90	5 284	0,076 97	0,076 97	11,9 5		3	1 598	0,076 97	0,076 97	39,51
P	S	00084	0	4 965	0,076 97	0,076 97	12,7 2	00085	1	13 807	0,076 97	0,076 97	4,57	00086	-1 352	27 682	0,076 97	0,076 97	2,29
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		-1	4 470	0,076 97	0,076 97	14,1 3		1 296	22 956	0,076 97	0,076 97	2,75
S	S		0	3 460	0,076 97	0,076 97	18,2 5		-2	6 406	0,076 97	0,076 97	9,86		-144	18 561	0,076 97	0,076 97	3,40
	I		0	621	0,076 97	0,076 97	NS		2	2 599	0,076 97	0,076 97	24,3 0		168	10 499	0,076 97	0,076 97	6,01
P	S	00087	8	9 074	0,076 97	0,076 97	6,96	00088	-1	3 269	0,076 97	0,076 97	19,3 2	00089	-1	4 013	0,076 97	0,076 97	15,73
	I		-9	6 626	0,076 97	0,076 97	9,53		1	422	0,076 97	0,076 97	NS		1	761	0,076 97	0,076 97	82,97
S	S		-9	6 609	0,076	0,076	9,55		0	2 432	0,076	0,076	25,9		0	2 446	0,076	0,076	25,82

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	A _{df}	CS
			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N-m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
	I		0	0	97 0,076 97	97 0,076 97	-		0	162	97 0,076 97	97 0,076 97	6 NS		0	363	97 0,076 97	97 0,076 97	NS
P	S	00090	6	9 989	0,076 97	0,076 97	6,32	00091	2	2 065	0,076 97	0,076 97	30,5 8	00092	-3	2 829	0,076 97	0,076 97	22,32
	I		-6	6 036	0,076 97	0,076 97	10,4 6		-3	2 196	0,076 97	0,076 97	28,7 5		3	1 819	0,076 97	0,076 97	34,71
S	S		-12	6 661	0,076 97	0,076 97	9,48		-4	5 749	0,076 97	0,076 97	10,9 8		3	1 120	0,076 97	0,076 97	56,38
	I		11	333	0,076 97	0,076 97	NS		4	1 312	0,076 97	0,076 97	48,1 3		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00093	0	732	0,076 97	0,076 97	86,2 6	00094	-1	3 463	0,076 97	0,076 97	18,2 3	00095	2	2 677	0,076 97	0,076 97	23,59
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		1	2 031	0,076 97	0,076 97	31,0 9		-1	2 075	0,076 97	0,076 97	30,43
S	S		0	486	0,076 97	0,076 97	NS		2	1 482	0,076 97	0,076 97	42,6 1		-2	5 971	0,076 97	0,076 97	10,58
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		2	1 007	0,076 97	0,076 97	62,70
P	S	00096	0	1 813	0,076 97	0,076 97	34,8 3	00097	0	643	0,076 97	0,076 97	98,2 0	00098	0	1 291	0,076 97	0,076 97	48,91
	I		0	1 638	0,076 97	0,076 97	38,5 5		0	274	0,076 97	0,076 97	NS		0	789	0,076 97	0,076 97	80,03
S	S		0	1 458	0,076 97	0,076 97	43,3 1		0	93	0,076 97	0,076 97	NS		0	487	0,076 97	0,076 97	NS
	I		0	39	0,076 97	0,076 97	NS		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00099	0	1 632	0,076 97	0,076 97	38,6 9	00100	0	1 449	0,076 97	0,076 97	43,5 8	00101	0	2 320	0,076 97	0,076 97	27,22
	I		0	1 477	0,076 97	0,076 97	42,7 5		0	1 084	0,076 97	0,076 97	58,2 5		0	783	0,076 97	0,076 97	80,64
S	S		-1	2 587	0,076 97	0,076 97	24,4 1		0	4 267	0,076 97	0,076 97	14,8 0		0	950	0,076 97	0,076 97	66,47
	I		1	198	0,076 97	0,076 97	NS		0	127	0,076 97	0,076 97	NS		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00102	2	1 437	0,076 97	0,076 97	43,9 4	00103	2	2 847	0,076 97	0,076 97	22,1 8	00104	2	5 932	0,076 97	0,076 97	10,64
	I		-2	35	0,076 97	0,076 97	NS		-2	1 708	0,076 97	0,076 97	36,9 7		-2	2 402	0,076 97	0,076 97	26,29
S	S		0	643	0,076 97	0,076 97	98,2 0		-3	2 416	0,076 97	0,076 97	26,1 4		0	2 970	0,076 97	0,076 97	21,26
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00105	0	3 660	0,076 97	0,076 97	17,2 5	00106	-78	5 176	0,076 97	0,076 97	12,2 0	00107	11	2 966	0,076 97	0,076 97	21,29
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		75	1 262	0,076 97	0,076 97	50,0 3		-11	1 972	0,076 97	0,076 97	32,02
S	S		1	930	0,076 97	0,076 97	67,9 0		96	1 824	0,076 97	0,076 97	34,6 1		-120	6 822	0,076 97	0,076 97	9,26
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00108	426	13 674	0,076 97	0,076 97	4,61	00109	-14	8 610	0,076 97	0,076 97	7,33	00110	-1	6 352	0,076 97	0,076 97	9,94
	I		-441	11 322	0,076 97	0,076 97	5,58		14	679	0,076 97	0,076 97	92,9 9		0	0	0,076 97	0,076 97	-
S	S		74	8 139	0,076 97	0,076 97	7,76		5	1 063	0,076 97	0,076 97	59,4 0		2	529	0,076 97	0,076 97	NS
	I		-66	7 121	0,076 97	0,076 97	8,87		-6	1 269	0,076 97	0,076 97	49,7 6		-2	407	0,076 97	0,076 97	NS
P	S	00111	1 192	13 827	0,076 97	0,076 97	4,56	00112	-197	14 318	0,076 97	0,076 97	4,41	00113	0	6 883	0,076 97	0,076 97	9,17
	I		-1 150	8 513	0,076 97	0,076 97	7,43		204	3 780	0,076 97	0,076 97	16,7 0		0	0	0,076 97	0,076 97	-
S	S		-27	6 767	0,076 97	0,076 97	9,33		-83	1 101	0,076 97	0,076 97	57,3 6		-2	831	0,076 97	0,076 97	75,99
	I		24	8 076	0,076 97	0,076 97	7,82		86	8 204	0,076 97	0,076 97	7,70		2	325	0,076 97	0,076 97	NS
P	S	00114	77	11 445	0,076 97	0,076 97	5,52	00115	-1 487	20 573	0,076 97	0,076 97	3,08	00116	-343	10 985	0,076 97	0,076 97	5,75
	I		-74	779	0,076 97	0,076 97	81,0 7		1 434	27 270	0,076 97	0,076 97	2,31		355	7 227	0,076 97	0,076 97	8,73
S	S		-98	853	0,076 97	0,076 97	74,0 4		-68	9 351	0,076 97	0,076 97	6,75		37	7 029	0,076 97	0,076 97	8,98
	I		95	3 483	0,076 97	0,076 97	18,1 3		78	31 792	0,076 97	0,076 97	1,99		0	0	0,076 97	0,076 97	-
P	S	00117	12	7 884	0,076 97	0,076 97	8,01	00118	-1	5 883	0,076 97	0,076 97	10,7 3	00119	-26	10 348	0,076 97	0,076 97	6,10
	I		-13	433	0,076 97	0,076 97	NS		0	0	0,076 97	0,076 97	-		25	4 908	0,076 97	0,076 97	12,86
S	S		-4	2 074	0,076 97	0,076 97	30,4 5		0	1 658	0,076 97	0,076 97	38,0 8		17	5 351	0,076 97	0,076 97	11,80
	I		-5	611	0,076 97	0,076 97	NS		0	207	0,076 97	0,076 97	NS		-16	400	0,076 97	0,076 97	NS
P	S	00120	-1	5 966	0,076 97	0,076 97	10,5 8	00121	0	3 283	0,076 97	0,076 97	19,2 3	00122	1	5 879	0,076 97	0,076 97	10,74

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																				
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed} [N]	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	
	I		1	1 974	0,076 97	0,076 97	31,9 9		0	0	0,076 97	0,076 97	-		-1	1 468	0,076 97	0,076 97	43,01	
S	S		32	5 135	0,076 97	0,076 97	12,3 0		0	2 072	0,076 97	0,076 97	30,4 7		-3	3 812	0,076 97	0,076 97	16,56	
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-	
P	S	00123	6	4 535	0,076 97	0,076 97	13,9 2	00124	-28	5 014	0,076 97	0,076 97	12,5 9	00125	-65	4 802	0,076 97	0,076 97	13,15	
	I		-6	2 555	0,076 97	0,076 97	24,7 1			29	300	0,076 97	0,076 97		NS		63	388	0,076 97	0,076 97
S	S		-40	7 677	0,076 97	0,076 97	8,23		35	2 159	0,076 97	0,076 97	29,2 5		23	2 302	0,076 97	0,076 97	27,43	
	I	0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		
P	S	00126	15	3 828	0,076 97	0,076 97	16,4 9	00127	514	12 135	0,076 97	0,076 97	5,20	00128	0	5 068	0,076 97	0,076 97	12,46	
	I		-14	2 147	0,076 97	0,076 97	29,4 1			-535	5 637	0,076 97	0,076 97		11,2 1		0	0	0,076 97	0,076 97
S	S		-96	7 796	0,076 97	0,076 97	8,10		136	5 019	0,076 97	0,076 97	12,5 8		0	987	0,076 97	0,076 97	63,98	
	I	0	0	0,076 97	0,076 97	-		-118	5 206	0,076 97	0,076 97	12,1 3		0	883	0,076 97	0,076 97	71,51		
P	S	00129	962	11 962	0,076 97	0,076 97	5,27	00130	-442	17 608	0,076 97	0,076 97	3,59	00131	29	7 302	0,076 97	0,076 97	8,65	
	I		-930	6 740	0,076 97	0,076 97	9,38			460	18 337	0,076 97	0,076 97		3,44		0	0	0,076 97	0,076 97
S	S		-59	6 493	0,076 97	0,076 97	9,73		-433	14 909	0,076 97	0,076 97	4,24		-10	943	0,076 97	0,076 97	66,96	
	I	53	7 159	0,076 97	0,076 97	8,82		383	25 324	0,076 97	0,076 97	2,49		11	2 175	0,076 97	0,076 97	29,03		
P	S	00132	64	9 193	0,076 97	0,076 97	6,87	00133	-1 171	20 218	0,076 97	0,076 97	3,13	00134	-12	8 092	0,076 97	0,076 97	7,80	
	I		-62	1 167	0,076 97	0,076 97	54,1 1			1 133	24 074	0,076 97	0,076 97		2,62		12	4 132	0,076 97	0,076 97
S	S		-81	751	0,076 97	0,076 97	84,0 9		-131	15 572	0,076 97	0,076 97	4,06		7	3 848	0,076 97	0,076 97	16,41	
	I	79	2 606	0,076 97	0,076 97	24,2 3		148	28 692	0,076 97	0,076 97	2,20		-8	1 523	0,076 97	0,076 97	41,46		
P	S	00135	0	5 206	0,076 97	0,076 97	12,1 3	00136	-30	9 148	0,076 97	0,076 97	6,90	00137	-3	3 226	0,076 97	0,076 97	19,57	
	I		0	0	0,076 97	0,076 97	-			29	5 341	0,076 97	0,076 97		11,8 2		3	2 147	0,076 97	0,076 97
S	S		0	1 742	0,076 97	0,076 97	36,2 5		17	4 144	0,076 97	0,076 97	15,2 4		5	8 242	0,076 97	0,076 97	7,66	
	I	0	877	0,076 97	0,076 97	72,0 0		-15	1 069	0,076 97	0,076 97	59,0 7		-5	1 544	0,076 97	0,076 97	40,90		
P	S	00138	2	3 856	0,076 97	0,076 97	16,3 8	00139	1	5 402	0,076 97	0,076 97	11,6 9	00140	-10	7 145	0,076 97	0,076 97	8,84	
	I		-2	316	0,076 97	0,076 97	NS			-1	2 159	0,076 97	0,076 97		29,2 5		10	4 195	0,076 97	0,076 97
S	S		0	2 328	0,076 97	0,076 97	27,1 2		-3	3 666	0,076 97	0,076 97	17,2 2		22	8 317	0,076 97	0,076 97	7,59	
	I	0	0	0,076 97	0,076 97	-		0	0	0,076 97	0,076 97	-		-25	2 502	0,076 97	0,076 97	25,24		
P	S	00141	-14	4 650	0,076 97	0,076 97	13,5 8	00142	15	4 340	0,076 97	0,076 97	14,5 5	00143	1 684	17 196	0,076 97	0,076 97	3,66	
	I		11	427	0,076 97	0,076 97	NS			-14	3 065	0,076 97	0,076 97		20,6 0		-1 774	15 900	0,076 97	0,076 97
S	S		17	6 597	0,076 97	0,076 97	9,57		-20	12 441	0,076 97	0,076 97	5,08		-141	17 841	0,076 97	0,076 97	3,54	
	I		-14	2 442	0,076 97	0,076 97	25,8 6			16	4 980	0,076 97	0,076 97		12,6 8		161	11 193	0,076 97	0,076 97
P	S	00144	0	9 105	0,076 97	0,076 97	6,94	00145	517	13 000	0,076 97	0,076 97	4,85							
	I		0	981	0,076 97	0,076 97	64,3 7			-487	7 399	0,076 97	0,076 97		8,54					
S	S		11	9 109	0,076 97	0,076 97	6,93		-287	15 948	0,076 97	0,076 97	3,96							
	I	-12	5 468	0,076 97	0,076 97	11,5 5		230	11 726	0,076 97	0,076 97	5,38								

LEGENDA:

- Dir** Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Pos** Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
- A_s** Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- A_{df}** Armatura disponibile per la flessione
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- N_{Ed}, M_{Ed}** Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE A TAGLIO FUORI PIANO ALLO SLU (Fondazione)

Platee - Taglio fuori piano allo SLU								
Id _{nd}	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg ^θ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]

IdNd	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg°	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]
Fondazione		Platea 1						
00009	P	127 688	1,05	133 742	0	0	2,50	0,09861
	S	105 446	1,27	133 714	0	0	2,50	0,11480
00010	P	99 402	1,35	133 734	0	0	0,00	0,10134
	S	116 938	1,14	133 705	0	0	2,50	0,11594
00011	P	161 717	1,20	481 686	193 624	0	2,50	0,09996
	S	139 600	1,32	481 692	184 259	0	2,50	0,09513
00012	P	202 993	1,11	481 686	225 219	0	2,50	0,11627
	S	97 815	1,37	133 713	0	0	0,00	0,09577
00013	P	182 770	1,07	481 741	195 674	0	2,50	0,10102
	S	204 133	1,00	481 686	205 020	0	2,50	0,10585
00014	P	100 093	1,34	133 714	0	0	0,00	0,11091
	S	77 947	1,72	133 701	0	0	0,00	0,09556
00015	P	81 536	1,64	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	165 711	1,12	481 686	185 499	0	2,50	0,09577
00016	P	151 717	1,28	481 783	193 624	0	2,50	0,09996
	S	56 236	2,38	133 695	0	0	0,00	0,09513
00017	P	164 732	1,19	481 686	196 300	0	2,50	0,10134
	S	82 811	1,61	133 695	0	0	0,00	0,11594
00018	P	71 669	1,87	133 695	0	0	0,00	0,09861
	S	129 077	1,04	133 695	0	0	2,50	0,11480
00019	P	139 210	1,54	481 784	214 147	0	2,50	0,11056
	S	147 658	1,26	481 686	185 411	0	2,50	0,09572
00020	P	162 349	1,16	481 753	187 668	0	2,50	0,09689
	S	184 786	1,00	481 686	185 234	0	2,50	0,09563
00021	P	94 363	1,42	133 872	0	0	0,00	0,00000
	S	86 963	1,55	134 430	0	0	0,00	0,00000
00022	P	35 200	3,80	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	24 221	5,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
00023	P	23 054	5,80	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	17 035	7,85	133 695	0	0	0,00	0,00000
00024	P	25 141	5,32	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	7 292	18,33	133 695	0	0	0,00	0,00000
00025	P	90 131	1,48	133 695	0	0	0,00	0,10134
	S	55 450	2,42	134 093	0	0	0,00	0,11594
00026	P	94 871	1,41	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	79 586	1,68	133 695	0	0	0,00	0,00000
00027	P	14 968	8,93	133 699	0	0	0,00	0,00000
	S	29 891	4,47	133 697	0	0	0,00	0,00000
00028	P	6 833	19,57	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	17 236	7,76	133 695	0	0	0,00	0,00000
00029	P	4 704	28,42	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	8 370	15,97	133 695	0	0	0,00	0,00000
00030	P	28 431	4,70	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	24 412	5,48	133 695	0	0	0,00	0,00000
00031	P	63 006	2,12	133 711	0	0	0,00	0,00000
	S	53 800	2,49	133 711	0	0	0,00	0,00000
00032	P	163 181	1,15	481 733	187 668	0	2,50	0,09689
	S	143 132	1,29	481 848	185 234	0	2,50	0,09563
00033	P	154 847	1,21	481 686	187 668	0	2,50	0,09689
	S	97 193	1,38	133 695	0	0	0,00	0,09563
00034	P	19 693	6,79	133 712	0	0	0,00	0,00000
	S	32 202	4,15	133 701	0	0	0,00	0,00000
00035	P	7 248	18,45	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	12 253	10,91	133 695	0	0	0,00	0,00000
00036	P	2 941	45,46	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	6 324	21,14	133 696	0	0	0,00	0,00000
00037	P	32 232	4,15	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	25 721	5,20	133 695	0	0	0,00	0,00000
00038	P	67 235	1,99	133 710	0	0	0,00	0,00000
	S	65 703	2,04	133 710	0	0	0,00	0,00000
00039	P	176 780	1,11	481 725	195 674	0	2,50	0,10102
	S	149 516	1,37	481 821	205 020	0	2,50	0,10585
00040	P	155 646	1,26	481 686	195 674	0	2,50	0,10102
	S	115 126	1,16	133 695	0	0	2,50	0,10585
00041	P	25 099	5,33	133 717	0	0	0,00	0,00000
	S	35 447	3,77	133 703	0	0	0,00	0,00000
00042	P	3 995	33,47	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	11 162	11,98	133 696	0	0	0,00	0,00000
00043	P	1 004	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 752	48,58	133 696	0	0	0,00	0,00000
00044	P	4 604	29,04	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	987	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00045	P	3 176	42,10	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	3 436	38,91	133 695	0	0	0,00	0,00000
00046	P	7 429	18,00	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 566	20,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
00047	P	3 486	38,35	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	11 328	11,80	133 695	0	0	0,00	0,00000
00048	P	38 811	3,44	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	49 415	2,71	133 695	0	0	0,00	0,00000
00049	P	142 499	1,36	481 708	193 624	0	2,50	0,09996
	S	121 452	1,10	133 779	0	0	2,50	0,09513
00050	P	123 663	1,08	133 695	0	0	2,50	0,09996
	S	71 405	1,87	133 695	0	0	0,00	0,09513
00051	P	36 283	3,68	133 695	0	0	0,00	0,00000

IdNd	Dir	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	Ctg°	A _{sw} [cm²/cm]
	S	32 496	4,11	133 695	0	0	0,00	0,00000
00052	P	21 028	6,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 493	14,08	133 695	0	0	0,00	0,00000
00053	P	11 446	11,68	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	6 587	20,30	133 695	0	0	0,00	0,00000
00054	P	12 894	10,37	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 272	21,32	133 695	0	0	0,00	0,00000
00055	P	27 786	4,81	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	10 154	13,17	133 695	0	0	0,00	0,00000
00056	P	51 825	2,58	133 700	0	0	0,00	0,00000
	S	50 481	2,65	133 700	0	0	0,00	0,00000
00057	P	114 944	1,16	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	152 473	1,22	481 686	185 499	0	2,50	0,09577
00058	P	84 635	1,58	133 748	0	0	0,00	0,11627
	S	138 700	1,34	481 813	185 499	0	2,50	0,09577
00059	P	33 553	3,98	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	48 160	2,78	133 695	0	0	0,00	0,00000
00060	P	3 832	34,89	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 719	13,76	133 696	0	0	0,00	0,00000
00061	P	5 910	22,62	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	7 062	18,93	133 695	0	0	0,00	0,00000
00062	P	2 143	62,39	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 399	55,73	133 695	0	0	0,00	0,00000
00063	P	709	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 841	72,62	133 695	0	0	0,00	0,00000
00064	P	3 731	35,83	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 541	52,62	133 695	0	0	0,00	0,00000
00065	P	2 350	56,89	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 250	25,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
00066	P	26 079	5,13	133 712	0	0	0,00	0,00000
	S	34 890	3,83	133 712	0	0	0,00	0,00000
00067	P	158 550	1,35	481 699	214 826	0	2,50	0,11091
	S	113 670	1,18	133 695	0	0	2,50	0,09556
00068	P	183 684	1,17	481 686	214 826	0	2,50	0,11091
	S	41 882	3,19	133 695	0	0	0,00	0,09556
00069	P	86 866	1,54	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	92 751	1,44	133 712	0	0	0,00	0,00000
00070	P	18 273	7,32	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	25 125	5,32	133 696	0	0	0,00	0,00000
00071	P	3 185	41,98	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	6 903	19,37	133 696	0	0	0,00	0,00000
00072	P	6 374	20,98	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	15 091	8,86	133 696	0	0	0,00	0,00000
00073	P	18 071	7,40	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	36 365	3,68	133 696	0	0	0,00	0,00000
00074	P	148 371	1,44	481 686	214 147	0	2,50	0,11056
	S	86 591	1,54	133 695	0	0	0,00	0,09572
00075	P	126 089	1,06	134 005	0	0	2,50	0,11056
	S	143 276	1,29	481 968	185 411	0	2,50	0,09572
00076	P	60 695	2,20	133 710	0	0	0,00	0,00000
	S	57 308	2,33	133 710	0	0	0,00	0,00000
00077	P	4 313	31,00	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	13 995	9,55	133 696	0	0	0,00	0,00000
00078	P	7 269	18,39	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 840	10,41	133 695	0	0	0,00	0,00000
00079	P	2 491	53,67	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	11 654	11,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
00080	P	20 702	6,46	133 742	0	0	0,00	0,00000
	S	31 617	4,23	133 742	0	0	0,00	0,00000
00081	P	73 580	1,82	133 695	0	0	0,00	0,09861
	S	90 842	1,47	133 695	0	0	0,00	0,11480
00082	P	36 138	3,70	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	39 836	3,36	133 755	0	0	0,00	0,09577
00083	P	12 247	10,92	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 766	75,71	133 695	0	0	0,00	0,00000
00084	P	8 513	15,70	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	656	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00085	P	10 819	12,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 830	73,06	133 695	0	0	0,00	0,00000
00086	P	45 315	2,95	133 695	0	0	0,00	0,09996
	S	39 432	3,39	133 721	0	0	0,00	0,09513
00087	P	2 607	51,29	133 704	0	0	0,00	0,00000
	S	15 567	8,59	133 704	0	0	0,00	0,00000
00088	P	4 644	28,79	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 192	25,75	133 695	0	0	0,00	0,00000
00089	P	4 373	30,57	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 916	27,20	133 695	0	0	0,00	0,00000
00090	P	1 368	97,73	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	14 970	8,93	133 701	0	0	0,00	0,00000
00091	P	1 650	81,03	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	6 495	20,58	133 696	0	0	0,00	0,00000
00092	P	3 503	38,17	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 779	27,98	133 695	0	0	0,00	0,00000
00093	P	830	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 157	61,98	133 695	0	0	0,00	0,00000
00094	P	3 283	40,72	133 695	0	0	0,00	0,00000

IdNd	Dir	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	Ctg°	A _{sw} [cm²/cm]
	S	4 649	28,76	133 695	0	0	0,00	0,00000
00095	P	1 364	98,02	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 179	21,64	133 696	0	0	0,00	0,00000
00096	P	787	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 757	76,09	133 695	0	0	0,00	0,00000
00097	P	244	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	151	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00098	P	2 237	59,77	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	640	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00099	P	431	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 211	60,47	133 696	0	0	0,00	0,00000
00100	P	1 160	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 452	54,53	133 695	0	0	0,00	0,00000
00101	P	1 293	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 305	58,00	133 695	0	0	0,00	0,00000
00102	P	533	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 010	66,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
00103	P	1 501	89,07	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	3 866	34,58	133 696	0	0	0,00	0,00000
00104	P	1 018	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 159	32,15	133 695	0	0	0,00	0,00000
00105	P	3 212	41,62	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 484	90,09	133 695	0	0	0,00	0,00000
00106	P	3 366	39,72	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 010	33,34	133 695	0	0	0,00	0,00000
00107	P	1 362	98,17	133 713	0	0	0,00	0,00000
	S	2 891	46,25	133 696	0	0	0,00	0,00000
00108	P	30 894	4,33	133 705	0	0	0,00	0,00000
	S	46 817	2,86	133 695	0	0	0,00	0,00000
00109	P	8 503	15,72	133 698	0	0	0,00	0,00000
	S	2 467	54,19	133 698	0	0	0,00	0,00000
00110	P	7 202	18,56	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	683	NS	133 696	0	0	0,00	0,00000
00111	P	53 241	2,51	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	18 392	7,27	133 699	0	0	0,00	0,00000
00112	P	34 275	3,90	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	19 355	6,91	133 695	0	0	0,00	0,00000
00113	P	9 121	14,66	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 935	69,09	133 695	0	0	0,00	0,00000
00114	P	16 821	7,95	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	8 572	15,60	133 700	0	0	0,00	0,00000
00115	P	69 777	1,92	133 695	0	0	0,00	0,10102
	S	99 004	1,35	133 708	0	0	0,00	0,10585
00116	P	22 041	6,07	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	29 655	4,51	133 702	0	0	0,00	0,00000
00117	P	5 527	24,19	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 211	60,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
00118	P	5 821	22,97	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 436	93,10	133 695	0	0	0,00	0,00000
00119	P	6 652	20,10	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	15 656	8,54	133 698	0	0	0,00	0,00000
00120	P	3 039	43,99	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 436	54,88	133 695	0	0	0,00	0,00000
00121	P	761	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	515	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00122	P	3 359	39,80	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 445	92,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
00123	P	2 081	64,25	133 701	0	0	0,00	0,00000
	S	5 543	24,12	133 695	0	0	0,00	0,00000
00124	P	4 894	27,32	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 533	52,78	133 695	0	0	0,00	0,00000
00125	P	4 775	28,00	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	3 097	43,17	133 699	0	0	0,00	0,00000
00126	P	1 428	93,63	133 700	0	0	0,00	0,00000
	S	7 446	17,96	133 700	0	0	0,00	0,00000
00127	P	28 275	4,73	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	14 506	9,22	133 695	0	0	0,00	0,00000
00128	P	7 254	18,43	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	2 277	58,72	133 695	0	0	0,00	0,00000
00129	P	47 969	2,79	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	13 521	9,89	133 695	0	0	0,00	0,00000
00130	P	36 784	3,64	133 753	0	0	0,00	0,11056
	S	71 962	1,86	133 890	0	0	0,00	0,09572
00131	P	13 150	10,17	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 085	21,97	133 697	0	0	0,00	0,00000
00132	P	14 183	9,43	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	7 258	18,42	133 699	0	0	0,00	0,00000
00133	P	57 297	2,33	133 695	0	0	0,00	0,09689
	S	77 027	1,74	133 719	0	0	0,00	0,09563
00134	P	5 350	24,99	133 697	0	0	0,00	0,00000
	S	11 329	11,80	133 697	0	0	0,00	0,00000
00135	P	6 215	21,51	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 638	50,68	133 695	0	0	0,00	0,00000
00136	P	6 223	21,48	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 465	10,73	133 698	0	0	0,00	0,00000
00137	P	3 134	42,66	133 696	0	0	0,00	0,00000

Platee - Taglio fuori piano allo SLU								
IdNd	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	CtgΘ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]
00138	S	6 241	21,42	133 695	0	0	0,00	0,00000
	P	5 241	25,51	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 661	80,49	133 695	0	0	0,00	0,00000
00139	P	3 666	36,47	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	5 617	23,80	133 696	0	0	0,00	0,00000
00140	P	3 657	36,56	133 705	0	0	0,00	0,00000
	S	9 461	14,13	133 695	0	0	0,00	0,00000
00141	P	7 855	17,02	133 704	0	0	0,00	0,00000
	S	9 243	14,46	133 695	0	0	0,00	0,00000
00142	P	2 876	46,49	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	7 238	18,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
00143	P	31 743	4,21	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	28 817	4,64	133 695	0	0	0,00	0,00000
00144	P	15 535	8,61	133 700	0	0	0,00	0,00000
	S	1 503	88,96	133 701	0	0	0,00	0,00000
00145	P	21 513	6,21	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	22 218	6,02	133 695	0	0	0,00	0,00000

LEGENDA:

IdNd	Identificativo del nodo.
Dir	Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
V _{Ed}	Taglio di progetto
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle cuciture verticali
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.
CtgΘ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.
A _{sw}	Area delle armature a taglio.

PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm²/cm]			[N]	[N-m]	[cm²]			[N]	[N-m]	[cm²]	
Fondazione			Platea 1													
P	S	00009	0	0	0,07697	-	00010	0	0	0,07697	-	00011	335	1 085	0,07697	68,46
I	I		53	11 819	0,07697	6,29		281	11 325	0,07697	6,56		-317	20 317	0,07697	3,66
S	S	I	-59	3 558	0,07697	20,89	I	0	0	0,07697	-	I	30	3 307	0,07697	22,47
I	I		43	17 109	0,07697	4,34		76	11 756	0,07697	6,32		-36	26 967	0,07697	2,76
P	S	00012	0	0	0,07697	-	00013	0	0	0,07697	-	00014	0	0	0,07697	-
I	I		-46	21 939	0,07697	3,39		10	17 589	0,07697	4,22		-917	15 162	0,07697	4,91
S	S	I	113	2 471	0,07697	30,07	I	0	0	0,07697	-	I	0	0	0,07697	-
I	I		-86	21 482	0,07697	3,46		325	41 853	0,07697	1,77		91	31 469	0,07697	2,36
P	S	00015	3 144	85	0,07697	NS	00016	0	0	0,07697	-	00017	-3 659	5 193	0,07697	14,38
I	I		-2 801	13 154	0,07697	5,67		-4 294	6 778	0,07697	11,03		3 952	11 421	0,07697	6,47
S	S	I	-5 255	343	0,07697	NS	I	-526	2 128	0,07697	34,95	I	422	3 516	0,07697	21,12
I	I		4 682	11 251	0,07697	6,56		624	14 093	0,07697	5,27		-563	10 745	0,07697	6,92
P	S	00018	-3 197	2 567	0,07697	29,07	00019	0	0	0,07697	-	00020	0	0	0,07697	-
I	I		3 001	10 255	0,07697	7,22		374	12 546	0,07697	5,92		31	12 637	0,07697	5,88
S	S	I	5 394	2 189	0,07697	33,71	I	0	0	0,07697	-	I	0	0	0,07697	-
I	I		-5 063	8 605	0,07697	8,69		531	25 817	0,07697	2,88		395	30 970	0,07697	2,40
P	S	00021	-2 224	23 684	0,07697	3,15	00022	122	14 210	0,07697	5,23	00023	2	16 323	0,07697	4,55
I	I		2 370	26 874	0,07697	2,76		-131	5 821	0,07697	12,77		-3	3 311	0,07697	22,44
S	S	I	0	0	0,07697	-	I	-6	6 263	0,07697	11,87	I	0	586	0,07697	NS
I	I		3 774	1 796	0,07697	41,17		7	4 334	0,07697	17,15		0	1 228	0,07697	60,52
P	S	00024	32	14 558	0,07697	5,10	00025	-1 092	22 895	0,07697	3,25	00026	644	1 914	0,07697	38,79
I	I		-24	4 400	0,07697	16,89		1 011	22 218	0,07697	3,34		-860	3 274	0,07697	22,72
S	S	I	-4	4 987	0,07697	14,90	I	-1 991	1 391	0,07697	53,57	I	417	27 655	0,07697	2,69
I	I		3	3 185	0,07697	23,33		2 150	836	0,07697	88,64		-313	30 081	0,07697	2,47
P	S	00027	17	2 785	0,07697	26,68	00028	3	300	0,07697	NS	00029	-4	2 537	0,07697	29,29
I	I		-13	2 969	0,07697	25,03		-3	816	0,07697	91,07		4	1 701	0,07697	43,69
S	S	I	-5	16 089	0,07697	4,62	I	1	12 894	0,07697	5,76	I	5	8 715	0,07697	8,53
I	I		4	7 961	0,07697	9,33		-1	3 527	0,07697	21,07		-5	1 296	0,07697	57,34
P	S	00030	1	696	0,07697	NS	00031	108	9 931	0,07697	7,48	00032	0	0	0,07697	-
I	I		-1	298	0,07697	NS		-104	7 673	0,07697	9,69		2 132	5 158	0,07697	14,37
S	S	I	5	8 074	0,07697	9,20	I	-29	7 835	0,07697	9,49	I	228	18 777	0,07697	3,96
I	I		-5	1 385	0,07697	53,66		25	7 253	0,07697	10,25		-267	41 616	0,07697	1,79
P	S	00033	2 330	6 125	0,07697	12,10	00034	-22	1 594	0,07697	46,62	00035	5	142	0,07697	NS
I	I		-2 432	6 095	0,07697	12,23		25	1 857	0,07697	40,02		-5	616	0,07697	NS
S	S	I	245	18 883	0,07697	3,93	I	-85	8 351	0,07697	8,90	I	-1	10 217	0,07697	7,27
I	I		-209	27 358	0,07697	2,72		81	1 215	0,07697	61,16		0	0	0,07697	-
P	S	00036	-6	2 906	0,07697	25,57	00037	1	1 088	0,07697	68,30	00038	113	11 484	0,07697	6,47
I	I		6	1 083	0,07697	68,62		-1	74	0,07697	NS		-108	7 384	0,07697	10,07
S	S	I	6	9 084	0,07697	8,18	I	7	10 076	0,07697	7,38	I	-27	7 836	0,07697	9,48
I	I		0	0	0,07697	-		-6	555	0,07697	NS		24	8 446	0,07697	8,80
P	S	00039	-722	830	0,07697	89,62	00040	2 537	6 503	0,07697	11,39	00041	-29	1 506	0,07697	49,35
I	I		828	6 981	0,07697	10,63		-2 659	7 153	0,07697	10,43		34	1 790	0,07697	41,51
S	S	I	182	7 205	0,07697	10,31	I	248	18 904	0,07697	3,93	I	-109	8 260	0,07697	9,00
I	I		-217	46 367	0,07697	1,60		-208	26 785	0,07697	2,78		104	85	0,07697	NS
P	S	00042	7	104	0,07697	NS	00043	-8	139	0,07697	NS	00044	0	0	0,07697	-
I	I		-7	242	0,07697	NS		8	583	0,07697	NS		-1	391	0,07697	NS
S	S	I	-1	8 524	0,07697	8,72	I	7	5 691	0,07697	13,06	I	1	4 154	0,07697	17,89
I	I		0	0	0,07697	-		-6	69	0,07697	NS		-1	304	0,07697	NS
P	S	00045	0	818	0,07697	90,85	00046	1	111	0,07697	NS	00047	0	2 054	0,07697	36,18

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
	I		0	720	0,07697	NS		-1	348	0,07697	NS		0	607	0,07697	NS
S	S		0	4 319	0,07697	17,21		0	6 876	0,07697	10,81		-1	10 844	0,07697	6,85
	I		0	474	0,07697	NS		0	432	0,07697	NS		1	1 299	0,07697	57,21
P	S	00048	27	11 038	0,07697	6,73	00049	-1 177	1 853	0,07697	40,17	00050	2 257	33 127	0,07697	2,24
	I		-26	6 992	0,07697	10,63		1 396	967	0,07697	76,71		-2 139	34 035	0,07697	2,19
S	S		44	15 924	0,07697	4,67		110	25 142	0,07697	2,96		0	0	0,07697	-
	I		-37	3 264	0,07697	22,77		-133	29 161	0,07697	2,55		-2 412	3 716	0,07697	20,06
P	S	00051	-125	20 503	0,07697	3,63	00052	-1	15 157	0,07697	4,90	00053	0	8 572	0,07697	8,67
	I		118	8 569	0,07697	8,67		1	748	0,07697	99,35		0	0	0,07697	-
S	S		-12	5 654	0,07697	13,14		0	46	0,07697	NS		0	2 941	0,07697	25,27
	I		10	3 465	0,07697	21,45		0	466	0,07697	NS		0	843	0,07697	88,15
P	S	00054	0	8 126	0,07697	9,15	00055	-2	15 383	0,07697	4,83	00056	-109	20 618	0,07697	3,60
	I		0	0	0,07697	-		2	1 269	0,07697	58,56		122	11 149	0,07697	6,66
S	S		0	2 875	0,07697	25,85		-1	67	0,07697	NS		20	6 677	0,07697	11,13
	I		-1	527	0,07697	NS		1	539	0,07697	NS		-22	3 667	0,07697	20,27
P	S	00057	2 112	38 033	0,07697	1,95	00058	-903	3 052	0,07697	24,38	00059	20	7 994	0,07697	9,30
	I		-2 370	46 318	0,07697	1,61		3 452	1 787	0,07697	41,40		-22	6 562	0,07697	11,33
S	S		0	0	0,07697	-		-92	20 754	0,07697	3,58		237	17 790	0,07697	4,18
	I		-3 487	2 477	0,07697	30,14		173	15 077	0,07697	4,93		-266	3 198	0,07697	23,25
P	S	00060	0	1 535	0,07697	48,41	00061	0	299	0,07697	NS	00062	0	499	0,07697	NS
	I		0	803	0,07697	92,54		0	860	0,07697	86,41		0	863	0,07697	86,11
S	S		-6	12 219	0,07697	6,08		0	7 907	0,07697	9,40		0	4 034	0,07697	18,42
	I		6	2 769	0,07697	26,84		0	1 618	0,07697	45,93		0	846	0,07697	87,84
P	S	00063	0	259	0,07697	NS	00064	0	42	0,07697	NS	00065	0	946	0,07697	78,56
	I		0	626	0,07697	NS		0	488	0,07697	NS		0	446	0,07697	NS
S	S		0	3 520	0,07697	21,11		0	5 561	0,07697	13,36		2	7 110	0,07697	10,45
	I		0	390	0,07697	NS		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00066	-85	4 880	0,07697	15,23	00067	645	4 247	0,07697	17,48	00068	-1 206	2 478	0,07697	30,04
	I		88	2 843	0,07697	26,14		-566	2 073	0,07697	35,88		1 155	8 961	0,07697	8,28
S	S		-85	8 273	0,07697	8,98		67	15 910	0,07697	4,67		-255	4 554	0,07697	16,32
	I		89	308	0,07697	NS		-76	22 718	0,07697	3,27		244	46 338	0,07697	1,60
P	S	00069	531	9 943	0,07697	7,47	00070	42	4 810	0,07697	15,45	00071	-4	1 276	0,07697	58,24
	I		-605	1 846	0,07697	40,29		-44	2 011	0,07697	36,96		4	572	0,07697	NS
S	S		-21	9 273	0,07697	8,01		-4	11 412	0,07697	6,51		5	10 722	0,07697	6,93
	I		25	11 088	0,07697	6,70		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00072	0	0	0,07697	-	00073	11	1 785	0,07697	41,63	00074	2 194	3 658	0,07697	20,26
	I		-3	292	0,07697	NS		-13	1 569	0,07697	47,36		-2 087	3 518	0,07697	21,18
S	S		1	10 079	0,07697	7,37		-6	7 303	0,07697	10,18		244	17 237	0,07697	4,31
	I		0	0	0,07697	-		7	854	0,07697	87,02		-285	26 552	0,07697	2,80
P	S	00075	0	0	0,07697	-	00076	10	5 389	0,07697	13,79	00077	0	1 496	0,07697	49,67
	I		1 578	5 372	0,07697	13,80		-11	4 878	0,07697	15,23		0	1 225	0,07697	60,66
S	S		565	16 876	0,07697	4,40		-19	8 474	0,07697	8,77		2	8 113	0,07697	9,16
	I		-484	41 646	0,07697	1,79		23	6 402	0,07697	11,61		-2	1 342	0,07697	55,38
P	S	00078	0	247	0,07697	NS	00079	0	1 381	0,07697	53,81	00080	-23	5 212	0,07697	14,26
	I		0	649	0,07697	NS		0	1 127	0,07697	65,94		23	4 218	0,07697	17,62
S	S		0	10 373	0,07697	7,16		6	11 841	0,07697	6,28		-251	15 359	0,07697	4,84
	I		0	1 748	0,07697	42,51		-6	3 263	0,07697	22,77		267	5 857	0,07697	12,68
P	S	00081	3 945	2 770	0,07697	26,69	00082	-1 389	20 361	0,07697	3,66	00083	1	10 934	0,07697	6,80
	I		-3 703	1 574	0,07697	47,44		1 547	20 072	0,07697	3,69		-2	2 873	0,07697	25,87
S	S		254	21 457	0,07697	3,46		39	14 073	0,07697	5,28		-1	5 120	0,07697	14,51
	I		-300	20 405	0,07697	3,64		-73	2 368	0,07697	31,39		2	593	0,07697	NS
P	S	00084	0	4 541	0,07697	16,37	00085	1	11 547	0,07697	6,44	00086	-1 056	21 458	0,07697	3,47
	I		0	0	0,07697	-		-1	2 210	0,07697	33,63		1 001	16 732	0,07697	4,44
S	S		0	2 928	0,07697	25,38		-2	5 222	0,07697	14,23		-113	14 760	0,07697	5,04
	I		0	84	0,07697	NS		1	1 414	0,07697	52,56		137	6 698	0,07697	11,09
P	S	00087	6	7 141	0,07697	10,41	00088	-1	2 812	0,07697	26,43	00089	0	3 425	0,07697	21,70
	I		-7	4 694	0,07697	15,83		0	0	0,07697	-		0	175	0,07697	NS
S	S		-6	5 785	0,07697	12,85		0	2 100	0,07697	35,39		0	2 084	0,07697	35,66
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00090	5	8 020	0,07697	9,27	00091	2	1 538	0,07697	48,32	00092	-2	2 255	0,07697	32,96
	I		-4	4 067	0,07697	18,27		-2	1 669	0,07697	44,53		2	1 161	0,07697	64,01
S	S		-9	5 749	0,07697	12,93		-3	4 881	0,07697	15,23		2	1 031	0,07697	72,08
	I		0	0	0,07697	-		3	445	0,07697	NS		0	0	0,07697	-
P	S	00093	0	646	0,07697	NS	00094	-1	2 785	0,07697	26,68	00095	1	2 092	0,07697	35,52
	I		0	0	0,07697	-		1	1 353	0,07697	54,92		-1	1 489	0,07697	49,91
S	S		0	370	0,07697	NS		1	1 334	0,07697	55,71		-1	5 112	0,07697	14,54
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		1	148	0,07697	NS
P	S	00096	0	1 394	0,07697	53,31	00097	0	536	0,07697	NS	00098	0	1 037	0,07697	71,66
	I		0	1 200	0,07697	61,93		0	154	0,07697	NS		0	527	0,07697	NS
S	S		0	1 272	0,07697	58,42		0	57	0,07697	NS		0	402	0,07697	NS
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00099	0	1 242	0,07697	59,83	00100	0	1 128	0,07697	65,88	00101	0	1 927	0,07697	38,56
	I		0	1 099	0,07697	67,62		0	764	0,07697	97,27		0	391	0,07697	NS
S	S		0	2 240	0,07697	33,18		0	3 711	0,07697	20,03		0	773	0,07697	96,14
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00102	2	1 249	0,07697	59,50	00103	2	2 272	0,07697	32,71	00104	1	4 877	0,07697	15,24
	I		0	0	0,07697	-		-2	1 133	0,07697	65,59		-1	1 347	0,07697	55,17
S	S		-2	509	0,07697	NS		-2	2 169	0,07697	34,26		-4	2 642	0,07697	28,13
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00105	0	3 202	0,07697	23,21	00106	-61	4 357	0,07697	17,06	00107	9	2 341	0,07697	31,74
	I		0	0	0,07697	-		58	443	0,07697	NS		-9	1 346	0,07697	55,21
S	S		0	832	0,07697	89,32		74	1 669	0,07697	44,52		-94	6 081	0,07697	12,22
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-

Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLD																
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N-m]	[cm ² /cm]			[N]	[N-m]	[cm ²]			[N]	[N-m]	[cm ²]	
P	S	00108	328	10 515	0,07697	7,06	00109	-11	7 429	0,07697	10,00	00110	-1	5 747	0,07697	12,93
	I		-343	8 164	0,07697	9,11		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
S	S		57	6 133	0,07697	12,12		4	758	0,07697	98,04		1	410	0,07697	NS
	I	00111	-49	5 114	0,07697	14,53	00112	-5	965	0,07697	77,01	00113	-1	289	0,07697	NS
P	S		930	10 972	0,07697	6,76		-152	12 039	0,07697	6,17		1	5 257	0,07697	14,14
	I		-888	5 658	0,07697	13,15		159	1 500	0,07697	49,53		0	0	0,07697	-
S	S	00114	-21	4 816	0,07697	15,43	00115	0	0	0,07697	-	00116	-1	608	0,07697	NS
	I		18	6 126	0,07697	12,13		67	7 014	0,07697	10,59		1	178	0,07697	NS
P	S		60	9 899	0,07697	7,51		-1 156	14 524	0,07697	5,12		-265	8 688	0,07697	8,56
	I	00117	0	0	0,07697	-	00118	1 103	21 221	0,07697	3,50	00119	277	4 929	0,07697	15,07
S	S		-77	295	0,07697	NS		-50	3 948	0,07697	18,82		27	6 210	0,07697	11,97
	I		73	2 925	0,07697	25,40		60	26 390	0,07697	2,82		0	0	0,07697	-
P	S	00117	10	6 832	0,07697	10,88	00118	-1	5 276	0,07697	14,09	00119	-20	8 421	0,07697	8,83
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		19	2 981	0,07697	24,93
S	S		-3	1 728	0,07697	43,01		0	1 424	0,07697	52,19		14	4 593	0,07697	16,18
	I	00120	-4	250	0,07697	NS		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S		-1	4 956	0,07697	14,99	00121	-1	2 436	0,07697	30,51	00122	1	4 942	0,07697	15,04
	I		1	965	0,07697	77,01		0	0	0,07697	-		-1	531	0,07697	NS
S	S	00123	25	4 630	0,07697	16,05		0	1 847	0,07697	40,23		-2	3 463	0,07697	21,46
	I		0	0	0,07697	-	00124	0	0	0,07697	-	00125	0	0	0,07697	-
P	S		5	3 624	0,07697	20,51		-21	4 332	0,07697	17,16		-51	4 132	0,07697	17,99
	I	00126	-5	1 644	0,07697	45,20		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
S	S		-31	6 725	0,07697	11,05	00127	27	1 969	0,07697	37,74	00128	18	2 072	0,07697	35,86
	I		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-
P	S	00129	11	3 054	0,07697	24,33		396	9 842	0,07697	7,55	00131	0	4 565	0,07697	16,28
	I		-11	1 389	0,07697	53,50	00130	-416	3 343	0,07697	22,24		0	0	0,07697	-
S	S		-75	6 802	0,07697	10,93		105	3 677	0,07697	20,21		0	750	0,07697	99,08
	I	00132	0	0	0,07697	-		-88	3 865	0,07697	19,23	00134	0	621	0,07697	NS
P	S		750	9 542	0,07697	7,78	00133	-341	12 948	0,07697	5,74		22	6 454	0,07697	11,51
	I		-719	4 320	0,07697	17,22		358	13 677	0,07697	5,43		0	0	0,07697	-
S	S	00135	-46	4 689	0,07697	15,85		-346	9 640	0,07697	7,71	00137	-7	538	0,07697	NS
	I		39	5 355	0,07697	13,88	00136	296	20 054	0,07697	3,70		9	1 770	0,07697	41,98
P	S		50	7 850	0,07697	9,47		-912	14 456	0,07697	5,15	00138	-9	6 506	0,07697	11,42
	I	00138	0	0	0,07697	-	00139	874	18 313	0,07697	4,05		10	2 545	0,07697	29,20
S	S		-63	314	0,07697	NS		-98	9 749	0,07697	7,62		5	3 142	0,07697	23,65
	I	00139	61	2 169	0,07697	34,26		114	22 869	0,07697	3,25	00140	-6	818	0,07697	90,85
P	S		0	4 554	0,07697	16,32	00141	-24	7 268	0,07697	10,23		-2	2 514	0,07697	29,56
	I		0	0	0,07697	-	00142	23	3 460	0,07697	21,48		2	1 453	0,07697	51,14
S	S	00142	0	1 405	0,07697	52,89		13	3 452	0,07697	21,53	00143	4	6 959	0,07697	10,68
	I		0	518	0,07697	NS		-12	377	0,07697	NS		-4	261	0,07697	NS
P	S	00143	2	3 307	0,07697	22,47	00144	1	4 411	0,07697	16,85		-7	5 634	0,07697	13,19
	I		0	0	0,07697	-		-1	1 168	0,07697	63,62		8	2 684	0,07697	27,69
S	S		-2	2 123	0,07697	35,00	00145	-2	3 203	0,07697	23,20	00146	17	6 893	0,07697	10,78
	I	00146	0	0	0,07697	-		0	0	0,07697	-		-20	1 079	0,07697	68,87
P	S		-11	3 977	0,07697	18,69		12	3 361	0,07697	22,11	00147	1 295	12 804	0,07697	5,79
	I	00147	0	0	0,07697	-	00148	-11	2 086	0,07697	35,63		-1 384	11 508	0,07697	6,47
S	S		14	5 413	0,07697	13,73		-16	10 150	0,07697	7,32		-108	14 019	0,07697	5,30
	I	00148	-10	1 259	0,07697	59,03		12	2 689	0,07697	27,64		128	7 371	0,07697	10,08
P	S		0	7 763	0,07697	9,57	00149	403	10 293	0,07697	7,22	00150				
	I		0	0	0,07697	-		-373	4 692	0,07697	15,85					
S	S		8	7 194	0,07697	10,33		-225	12 300	0,07697	6,04					
	I	00151	-10	3 553	0,07697	20,92		169	8 078	0,07697	9,20					

LEGENDA:

- Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Pos

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.
- A_s

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
- CS

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

Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE A TAGLIO FUORI PIANO ALLO SLD (Fondazione)

Platee - Taglio fuori piano allo SLD

Id _{nd}	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg [°]	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]
Fondazione		Platea 1						
00009	P	97 153	1,38	133 732	0	0	0,00	0,09861
	S	79 966	1,67	133 711	0	0	0,00	0,11480
00010	P	74 336	1,80	133 725	0	0	0,00	0,10134
	S	87 533	1,53	133 702	0	0	0,00	0,11594
00011	P	126 115	1,06	133 695	0	0	2,50	0,09996
	S	106 354	1,26	133 701	0	0	2,50	0,09513
00012	P	158 253	1,64	722 529	259 002	0	2,50	0,11627
	S	73 363	1,82	133 708	0	0	0,00	0,09577
00013	P	141 219	1,59	722 572	225 025	0	2,50	0,10102
	S	159 850	1,47	722 529	235 773	0	2,50	0,10585
00014	P	75 690	1,77	133 710	0	0	0,00	0,11091
	S	57 808	2,31	133 699	0	0	0,00	0,09556
00015	P	61 149	2,19	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	124 799	1,07	133 695	0	0	2,50	0,09577
00016	P	111 862	1,20	133 774	0	0	2,50	0,09996
	S	43 208	3,09	133 695	0	0	0,00	0,09513
00017	P	120 967	1,11	133 695	0	0	2,50	0,10134
	S	60 990	2,19	133 695	0	0	0,00	0,11594

IdNd	Dir	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	Ctg°	A _{sw} [cm²/cm]
00018	P	53 271	2,51	133 695	0	0	0,00	0,09861
	S	94 799	1,41	133 695	0	0	0,00	0,11480
00019	P	104 700	1,28	133 779	0	0	0,00	0,11056
	S	112 064	1,19	133 695	0	0	2,50	0,09572
00020	P	123 524	1,08	133 752	0	0	2,50	0,09689
	S	139 925	1,52	722 529	213 019	0	2,50	0,09563
00021	P	75 020	1,78	133 835	0	0	0,00	0,00000
	S	66 102	2,03	134 268	0	0	0,00	0,00000
00022	P	27 953	4,78	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	18 474	7,24	133 695	0	0	0,00	0,00000
00023	P	17 023	7,85	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	10 281	13,00	133 695	0	0	0,00	0,00000
00024	P	20 093	6,65	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 701	23,45	133 695	0	0	0,00	0,00000
00025	P	70 323	1,90	133 695	0	0	0,00	0,10134
	S	43 725	3,06	134 000	0	0	0,00	0,11594
00026	P	72 708	1,84	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	62 019	2,16	133 695	0	0	0,00	0,00000
00027	P	11 546	11,58	133 698	0	0	0,00	0,00000
	S	23 098	5,79	133 696	0	0	0,00	0,00000
00028	P	5 435	24,60	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 733	10,50	133 695	0	0	0,00	0,00000
00029	P	3 484	38,37	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	6 663	20,07	133 696	0	0	0,00	0,00000
00030	P	22 432	5,96	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	19 705	6,78	133 695	0	0	0,00	0,00000
00031	P	47 117	2,84	133 708	0	0	0,00	0,00000
	S	43 741	3,06	133 708	0	0	0,00	0,00000
00032	P	123 234	1,09	133 735	0	0	2,50	0,09689
	S	109 632	1,22	133 834	0	0	0,00	0,09563
00033	P	115 870	1,15	133 695	0	0	2,50	0,09689
	S	78 029	1,71	133 695	0	0	0,00	0,09563
00034	P	15 228	8,78	133 708	0	0	0,00	0,00000
	S	25 762	5,19	133 700	0	0	0,00	0,00000
00035	P	5 964	22,42	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	10 654	12,55	133 695	0	0	0,00	0,00000
00036	P	2 222	60,17	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	4 886	27,36	133 696	0	0	0,00	0,00000
00037	P	25 989	5,14	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	21 784	6,14	133 695	0	0	0,00	0,00000
00038	P	50 956	2,62	133 707	0	0	0,00	0,00000
	S	54 999	2,43	133 707	0	0	0,00	0,00000
00039	P	139 197	1,62	722 634	225 025	0	2,50	0,10102
	S	118 037	1,13	133 811	0	0	2,50	0,10585
00040	P	115 650	1,16	133 695	0	0	2,50	0,10102
	S	94 875	1,41	133 695	0	0	0,00	0,10585
00041	P	19 508	6,85	133 712	0	0	0,00	0,00000
	S	28 362	4,71	133 701	0	0	0,00	0,00000
00042	P	3 239	41,28	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	8 527	15,68	133 695	0	0	0,00	0,00000
00043	P	770	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 153	62,10	133 696	0	0	0,00	0,00000
00044	P	3 709	36,05	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	904	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00045	P	2 498	53,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 605	51,32	133 695	0	0	0,00	0,00000
00046	P	6 194	21,58	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 492	20,59	133 695	0	0	0,00	0,00000
00047	P	2 872	46,55	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 391	14,24	133 695	0	0	0,00	0,00000
00048	P	29 580	4,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	39 764	3,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
00049	P	110 434	1,21	133 715	0	0	2,50	0,09996
	S	96 896	1,38	133 761	0	0	0,00	0,09513
00050	P	99 432	1,34	133 695	0	0	0,00	0,09996
	S	56 334	2,37	133 695	0	0	0,00	0,09513
00051	P	29 900	4,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	25 014	5,34	133 695	0	0	0,00	0,00000
00052	P	16 004	8,35	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 984	13,39	133 695	0	0	0,00	0,00000
00053	P	9 464	14,13	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	5 343	25,02	133 695	0	0	0,00	0,00000
00054	P	9 737	13,73	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 485	24,37	133 696	0	0	0,00	0,00000
00055	P	20 643	6,48	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	10 442	12,80	133 695	0	0	0,00	0,00000
00056	P	42 239	3,17	133 699	0	0	0,00	0,00000
	S	39 418	3,39	133 699	0	0	0,00	0,00000
00057	P	94 868	1,41	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	119 400	1,12	133 695	0	0	2,50	0,09577
00058	P	66 323	2,02	133 735	0	0	0,00	0,11627
	S	108 910	1,23	133 802	0	0	2,50	0,09577
00059	P	25 324	5,28	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	37 945	3,52	133 695	0	0	0,00	0,00000
00060	P	2 894	46,20	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	7 893	16,94	133 696	0	0	0,00	0,00000

IdNd	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg°	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]
00061	P	4 791	27,91	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 914	22,61	133 695	0	0	0,00	0,00000
00062	P	1 773	75,41	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 965	68,04	133 695	0	0	0,00	0,00000
00063	P	541	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 397	95,70	133 695	0	0	0,00	0,00000
00064	P	3 083	43,37	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 090	63,97	133 695	0	0	0,00	0,00000
00065	P	1 869	71,53	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 033	33,15	133 696	0	0	0,00	0,00000
00066	P	20 143	6,64	133 708	0	0	0,00	0,00000
	S	29 215	4,58	133 708	0	0	0,00	0,00000
00067	P	118 324	1,13	133 707	0	0	2,50	0,11091
	S	93 149	1,44	133 695	0	0	0,00	0,09556
00068	P	144 380	1,71	722 529	247 050	0	2,50	0,11091
	S	31 393	4,26	133 695	0	0	0,00	0,09556
00069	P	66 466	2,01	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	76 588	1,75	133 708	0	0	0,00	0,00000
00070	P	14 146	9,45	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	21 371	6,26	133 696	0	0	0,00	0,00000
00071	P	2 655	50,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 794	23,07	133 695	0	0	0,00	0,00000
00072	P	7 338	18,22	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	13 843	9,66	133 695	0	0	0,00	0,00000
00073	P	14 082	9,49	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	28 965	4,62	133 696	0	0	0,00	0,00000
00074	P	111 434	1,20	133 695	0	0	2,50	0,11056
	S	70 508	1,90	133 695	0	0	0,00	0,09572
00075	P	95 990	1,40	133 934	0	0	0,00	0,11056
	S	110 628	1,21	133 934	0	0	0,00	0,09572
00076	P	46 315	2,89	133 707	0	0	0,00	0,00000
	S	46 905	2,85	133 707	0	0	0,00	0,00000
00077	P	3 475	38,47	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 186	10,97	133 695	0	0	0,00	0,00000
00078	P	5 825	22,95	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 920	13,48	133 695	0	0	0,00	0,00000
00079	P	1 922	69,56	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	8 844	15,12	133 695	0	0	0,00	0,00000
00080	P	15 526	8,61	133 731	0	0	0,00	0,00000
	S	24 806	5,39	133 731	0	0	0,00	0,00000
00081	P	57 617	2,32	133 695	0	0	0,00	0,09861
	S	70 116	1,91	133 695	0	0	0,00	0,11480
00082	P	28 689	4,66	133 695	0	0	0,00	0,11627
	S	32 569	4,11	133 742	0	0	0,00	0,09577
00083	P	9 444	14,16	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 412	94,69	133 695	0	0	0,00	0,00000
00084	P	6 358	21,03	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	589	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00085	P	8 258	16,19	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 447	92,39	133 695	0	0	0,00	0,00000
00086	P	36 340	3,68	133 695	0	0	0,00	0,09996
	S	32 466	4,12	133 760	0	0	0,00	0,09513
00087	P	2 126	62,89	133 702	0	0	0,00	0,00000
	S	12 391	10,79	133 702	0	0	0,00	0,00000
00088	P	4 244	31,50	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 425	30,21	133 695	0	0	0,00	0,00000
00089	P	2 253	59,34	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	4 174	32,03	133 695	0	0	0,00	0,00000
00090	P	1 137	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	11 920	11,22	133 700	0	0	0,00	0,00000
00091	P	1 277	NS	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	5 349	24,99	133 696	0	0	0,00	0,00000
00092	P	2 813	47,53	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 063	32,91	133 695	0	0	0,00	0,00000
00093	P	1 787	74,82	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 381	96,81	133 695	0	0	0,00	0,00000
00094	P	2 687	49,76	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	3 976	33,63	133 695	0	0	0,00	0,00000
00095	P	1 059	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 137	26,03	133 696	0	0	0,00	0,00000
00096	P	658	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 346	99,33	133 695	0	0	0,00	0,00000
00097	P	1 398	95,63	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	247	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00098	P	1 708	78,28	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	310	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00099	P	347	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 764	75,79	133 695	0	0	0,00	0,00000
00100	P	902	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 127	62,86	133 695	0	0	0,00	0,00000
00101	P	1 803	74,15	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 215	60,36	133 695	0	0	0,00	0,00000
00102	P	1 588	84,19	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 739	76,88	133 696	0	0	0,00	0,00000
00103	P	1 239	NS	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	3 242	41,24	133 696	0	0	0,00	0,00000

IdNd	Dir	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd} [N]	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	Ctg°	A _{sw} [cm²/cm]
00104	P	1 254	NS	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	5 352	24,98	133 696	0	0	0,00	0,00000
00105	P	2 553	52,37	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 323	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00106	P	2 531	52,82	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	3 321	40,26	133 695	0	0	0,00	0,00000
00107	P	1 061	NS	133 710	0	0	0,00	0,00000
	S	2 002	66,78	133 695	0	0	0,00	0,00000
00108	P	24 171	5,53	133 703	0	0	0,00	0,00000
	S	38 141	3,51	133 695	0	0	0,00	0,00000
00109	P	7 023	19,04	133 698	0	0	0,00	0,00000
	S	2 253	59,34	133 698	0	0	0,00	0,00000
00110	P	5 576	23,98	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	545	NS	133 696	0	0	0,00	0,00000
00111	P	41 506	3,22	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	16 134	8,29	133 699	0	0	0,00	0,00000
00112	P	28 552	4,68	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	14 580	9,17	133 695	0	0	0,00	0,00000
00113	P	6 871	19,46	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 728	77,37	133 695	0	0	0,00	0,00000
00114	P	13 991	9,56	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	6 951	19,23	133 699	0	0	0,00	0,00000
00115	P	58 564	2,28	133 695	0	0	0,00	0,10102
	S	83 086	1,61	133 705	0	0	0,00	0,10585
00116	P	17 301	7,73	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	24 819	5,39	133 700	0	0	0,00	0,00000
00117	P	4 476	29,87	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 993	67,08	133 695	0	0	0,00	0,00000
00118	P	4 436	30,14	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 596	83,77	133 695	0	0	0,00	0,00000
00119	P	5 410	24,71	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 902	10,36	133 697	0	0	0,00	0,00000
00120	P	2 411	55,45	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	1 993	67,08	133 695	0	0	0,00	0,00000
00121	P	2 957	45,21	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	531	NS	133 695	0	0	0,00	0,00000
00122	P	2 658	50,30	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 412	94,69	133 695	0	0	0,00	0,00000
00123	P	1 557	85,87	133 700	0	0	0,00	0,00000
	S	4 758	28,10	133 695	0	0	0,00	0,00000
00124	P	3 720	35,94	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 111	63,33	133 695	0	0	0,00	0,00000
00125	P	3 571	37,44	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 459	54,37	133 698	0	0	0,00	0,00000
00126	P	1 073	NS	133 699	0	0	0,00	0,00000
	S	6 334	21,11	133 699	0	0	0,00	0,00000
00127	P	22 244	6,01	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	12 433	10,75	133 695	0	0	0,00	0,00000
00128	P	5 489	24,36	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	2 014	66,38	133 695	0	0	0,00	0,00000
00129	P	37 121	3,60	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	11 875	11,26	133 695	0	0	0,00	0,00000
00130	P	30 256	4,42	133 740	0	0	0,00	0,11056
	S	59 420	2,25	133 847	0	0	0,00	0,09572
00131	P	10 367	12,90	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	4 711	28,38	133 696	0	0	0,00	0,00000
00132	P	11 467	11,66	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 688	23,51	133 699	0	0	0,00	0,00000
00133	P	46 543	2,87	133 695	0	0	0,00	0,09689
	S	62 901	2,13	133 713	0	0	0,00	0,09563
00134	P	4 325	30,91	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	9 033	14,80	133 696	0	0	0,00	0,00000
00135	P	4 699	28,45	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	2 252	59,37	133 695	0	0	0,00	0,00000
00136	P	4 970	26,90	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	9 982	13,39	133 697	0	0	0,00	0,00000
00137	P	2 325	57,50	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	4 871	27,45	133 695	0	0	0,00	0,00000
00138	P	3 967	33,70	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	1 795	74,48	133 696	0	0	0,00	0,00000
00139	P	2 726	49,04	133 696	0	0	0,00	0,00000
	S	4 259	31,39	133 696	0	0	0,00	0,00000
00140	P	2 697	49,57	133 703	0	0	0,00	0,00000
	S	7 136	18,74	133 695	0	0	0,00	0,00000
00141	P	5 865	22,80	133 702	0	0	0,00	0,00000
	S	7 088	18,86	133 695	0	0	0,00	0,00000
00142	P	2 145	62,33	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	5 645	23,68	133 695	0	0	0,00	0,00000
00143	P	25 313	5,28	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	23 095	5,79	133 695	0	0	0,00	0,00000
00144	P	11 743	11,39	133 699	0	0	0,00	0,00000
	S	1 366	97,88	133 699	0	0	0,00	0,00000
00145	P	17 003	7,86	133 695	0	0	0,00	0,00000
	S	17 506	7,64	133 695	0	0	0,00	0,00000

LEGENDA:

Platee - Taglio fuori piano allo SLD								
Id _{Nd}	Dir	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	Ctg Θ	A _{sw}
		[N]		[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]
Id _{Nd}	Identificativo del nodo.							
Dir	Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).							
V _{Ed}	Taglio di progetto							
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).							
V _{Rcd}	Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.							
V _{Rsd,s}	Resistenza a taglio trazione delle cuciture verticali							
N _{Ed}	Sforzo normale di progetto.							
Ctg Θ	Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica.							
A _{sw}	Area delle armature a taglio.							

Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

Platee - verifiche delle tensioni di esercizio															
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir	Compressione calcestruzzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Compressione calcestruzzo rinforzo							Trazione acciaio/FRP rinforzo						
		Id _{Cmb}	σ_{cc}	$\sigma_{cd,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verific ato	Id _{Cmb}	σ_{at}	$\sigma_{td,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verific ato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]		
Fondazione		Platea 1													
00013	P	RAR	1,168	14,94	1	-14 110	12,79	SI	RAR	13,311	360,00	1	-14 110	27,04	SI
		QPR	1,085	11,21	1	-13 111	10,33	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR	4,212	14,94	-8	-28 186	3,55	SI	RAR	183,629	360,00	-8	-28 186	1,96	SI
		QPR	3,912	11,21	-7	-26 175	2,86	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

- Rinf.Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.
- Dir.Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- Id_{Cmb}Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.
- $\sigma_{cd,amm}$ Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.
- σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.
- $\sigma_{td,amm}$ Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.
- N_{Ed}, M_{Ed}Sollecitazioni di progetto.
- CSCoefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).
- Verific
ato[SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$).
- NotaNella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Platee - verifica allo stato limite di fessurazione													
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σ _t	ε _{sm}	A _e	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificat o
			[N]	[N-m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione		Platea 1		AA= PCA									
NOTA: L'elemento è fessurato. Di seguito sono riportati solamente i nodi strutturali per i quali si riscontra la fessurazione(W _d ≠ 0)													
00013	P	FRQ	1	-13 255	1,10	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	1	-13 111	1,09	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-7	-26 467	2,19	2,13	4,9266 E-04	750	310	0,153	0,400	2,62	SI
		QPR	-7	-26 175	2,17	2,13	4,8722 E-04	750	310	0,151	0,300	1,99	SI

LEGENDA:

- Dir.Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).
- AAIdentificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
- Id_{Cmb}Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
- N_{Ed}, M_{Ed}Sollecitazioni di progetto.
- $\sigma_{ct,f}$ Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.
- σ_t N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
- ϵ_{sm} Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
- A_eDeformazione unitaria media delle barre di armatura.
- Δ_{sm} Area efficace del calcestruzzo teso.
- W_dDistanza media tra le fessure.
- W_{amm}Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
- CSValore ammissibile di apertura delle fessure.
- VerificatoCoefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).
- [SI] = W_d \leq W_{amm} ; [NO] = W_d > W_{amm}

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{p,cmp}	Z _{Fld}	Cmp T	C. Terzaghi							Q _{Ed}	Q _{Rd}
								per N _q	per N _c	per N _r	N _q	N _c	N _r			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]									[N/mm ²]	[N/mm ²]
Platea 1	2,57	12,23	4,22	90,00	0,40	8,50	NON Coesivo	1,04	0,88	0,67	1,00	5,14	0,00		0,024	0,062

LEGENDA:

- Id_{Fnd}Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
- CSCoefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- L_x/L_yDimensioni dell'elemento di fondazione.

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU																
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi						Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
								per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]							[N/mm²]	[N/mm²]		
R _{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.															
Z _{P.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.															
Z _{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.															
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.															
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.															
Terzaghi																
Q _{Ed}	Carico di progetto sul terreno.															
Q _{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.															
R _f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.															

VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)

Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD																	
Id _{Fnd}	CS	L _x	L _y	R _{tz}	Z _{P.cmp}	Z _{Fid}	Cmp T	C. Terzaghi							Q _{Ed}	Q _{Rd}	R _f
									per N _q	per N _c	per N _γ	N _q	N _c	N _γ			
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]								[N/mm²]	[N/mm²]		
Platea 1	4,46	12,23	4,22	90,00	0,40	8,50	NON Coesivo	0,86	0,82	0,53	1,00	5,14	0,00	0,016	0,073	NO	

LEGENDA:

Id_{Fnd}	Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.
CS	Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
L_{x/y}	Dimensioni dell'elemento di fondazione.
R_{tz}	Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.
Z_{P.cmp}	Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.
Z_{Fid}	Profondità della falda dal piano campagna.
Cmp T	Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.
C.	Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.
Terzaghi	
Q_{Ed}	Carico di progetto sul terreno.
Q_{Rd}	Resistenza di progetto del terreno.
R_f	[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO SU BEAM E SHELL

Accelerazioni Sismiche di Collasso su Beam e Shell						
Id _{Elm}	FLESSIONE			TAGLIO		
	%LLI/Shell	PGA _{PF/RC}	PGA _C /PGA _D	%LLI/Shell	PGA _T	PGA _C /PGA _D
			[%]			[%]
Piano Terra						
5	0.00 %	0,754	123	0.00 %	4,523	200
3	0.00 %	0,843	138	0.00 %	4,672	200
1	0.00 %	0,853	140	0.00 %	5,064	200
7	0.00 %	0,710	116	0.00 %	3,433	200
6	0.00 %	0,760	124	0.00 %	4,723	200
4	0.00 %	0,839	137	0.00 %	4,801	200
2	0.00 %	0,881	144	0.00 %	5,957	200
8	0.00 %	0,747	122	0.00 %	3,903	200
Trave 5-7	12.50 %	1,198	196	12.50 %	6,132	200
Trave 1-3	87.50 %	1,369	200	75.00 %	4,722	200
Trave 3-5	87.50 %	1,017	166	75.00 %	4,321	200
Trave 1-2	0.00 %	1,038	170	37.50 %	2,763	200
Trave 6-8	0.00 %	1,069	175	12.50 %	5,260	200
Trave 2-4	87.50 %	1,160	190	75.00 %	3,992	200
Trave 4-6	87.50 %	1,045	171	75.00 %	4,354	200
Trave 7-8	0.00 %	0,643	105	25.00 %	2,843	200
Trave 5-6	12.50 %	1,073	176	75.00 %	3,470	200
Trave 3-4	12.50 %	1,205	197	25.00 %	3,190	200

LEGENDA:

Id_{Elm}	Identificativo dell'elemento strutturale.
%LLI/Shell	Nel caso di elementi Beam: %LLI = Posizione della sezione per la quale si registra la minima PGA, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione dell'elemento (LLI), a partire dal suo estremo iniziale (0% = estremo iniziale, 100% = estremo finale). Nel caso di elementi Shell: Shell = identificativo dei nodi della shell per la quale si registra la minima PGA.
PGA_{PF/RC}	Accelerazione sismica di collasso per PRESSOFLESSIONE o FLESSIONE/ROTAZIONE ALLA CORDA. [0] = l'elemento risulta non verificato già per i carichi verticali presenti nella combinazione sismica $[G_k+\sum_i(\psi_{2,i}\cdot Q_{k,i})]$. N.B.: per gli elementi beam (travi e pilastri), nel caso di calcolo Non Lineare, la PGA è quella relativa al meccanismo di collasso per verifica di rotazione alla corda.
PGA_T	Accelerazione sismica di collasso per TAGLIO. [0] = l'elemento risulta non verificato già per i carichi verticali presenti nella combinazione sismica $[G_k+\sum_i(\psi_{2,i}\cdot Q_{k,i})]$.
PGA_C/PGA_D	Rapporto tra la PGA di "capacità" (PGA _C) dell'elemento e quella di "domanda" (PGA _D = S _S ·S _T ·a _g /g). [200] = PGA _C > 2·PGA _D .

ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO SUI NODI

Accelerazioni Sismiche di Collasso sui Nodi		
Id _{Nd}	PGA _{Conf}	PGA _C /PGA _D
		[%]
Nodo 1	0,659	108
Nodo 2	0,659	108
Nodo 3	0,659	108
Nodo 4	0,660	108
Nodo 5	0,659	108
Nodo 6	0,659	108
Nodo 7	0,659	108

Id _{Nd}	Accelerazioni Sismiche di Collasso sui Nodi	
	PGA _{Conf}	PGA _C /PGA _D [%]
Nodo 8	0,659	108

LEGENDA:

Id_{Nd} Identificativo del nodo strutturale su cui viene eseguita la verifica a confinamento.
PGA_{Conf} Accelerazione sismica di collasso per ROTTURA a confinamento del Nodo. [0] = l'elemento risulta non verificato già per i carichi verticali presenti nella combinazione sismica $[G_k + \sum(\psi_{2,i} \cdot Q_{k,i})]$
PGA_C/PGA_D Rapporto tra la PGA di "capacità" (PGA_C) dell'elemento e quella di "domanda" (PGA_D = $S_S \cdot S_T \cdot a_g/g$). [200] = PGA_C > 2 · PGA_D.

ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO PER CARICO LIMITE

Id _{Elm}	Accelerazioni Sismiche di Collasso per Carico Limite	
	PGA _{Ql}	PGA _C /PGA _D [%]
Fondazione		
Platea 1	3,424	200

LEGENDA:

Id_{Elm} Identificativo dell'elemento strutturale.
PGA_{Ql} Accelerazione sismica di collasso per CAPACITA' LIMITE del TERRENO di FONDAZIONE. [0] = l'elemento risulta non verificato già per i carichi verticali presenti nella combinazione sismica $[G_k + \sum(\psi_{2,i} \cdot Q_{k,i})]$.
PGA_C/PGA_D Rapporto tra la PGA di "capacità" (PGA_C) dell'elemento e quella di "domanda" (PGA_D = $S_S \cdot S_T \cdot a_g/g$). [200] = PGA_C > 2 · PGA_D.

ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO PER SPOSTAMENTI INTERPIANO

Id _{Piano}	Accelerazioni Sismiche di Collasso per Spostamenti Interpiano			
	SLD		SLO	
	PGA _{Int}	PGA _C /PGA _D [%]	PGA _{Int}	PGA _C /PGA _D [%]
Fondazione				
Piano Terra				
Piano Terra	0,362	162	0,256	106

LEGENDA:

Id_{Piano} Identificativo del livello o piano.
PGA_{Int} Accelerazione sismica di collasso minima per SPOSTAMENTO D'INTERPIANO. [NS] = Non significativo per valori di PGA_{Int} >= 1000.
PGA_C/PGA_D Rapporto tra la PGA di "capacità" (PGA_C) dell'elemento e quella di "domanda" (PGA_D = $S_S \cdot S_T \cdot a_g/g$). [200] = PGA_C > 2 · PGA_D.

<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.	2
<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.	5
<u>COMBINAZIONI SISMICHE</u>	pag.	5
<u>SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)</u>	pag.	6
<u>SERVIZIO(SLE): Frequente</u>	pag.	6
<u>SERVIZIO(SLE): Quasi permanente</u>	pag.	6
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA</u>	pag.	7
<u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO</u>	pag.	7
	pag.	7
<u>PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA</u>	pag.	8
<u>RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE</u>	pag.	8
<u>LIVELLI O PIANI</u>	pag.	10
<u>GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA</u>	pag.	10
<u>NODI</u>	pag.	11
<u>TRAVI IN ELEVAZIONE</u>	pag.	16
<u>PILASTRI</u>	pag.	17
<u>PLATEE</u>	pag.	17
<u>SOLAI E BALCONI</u>	pag.	18
<u>NODI - CALCOLO DEI SOLAI</u>	pag.	18
<u>SOLAI - SEZIONI DI CALCOLO</u>	pag.	19
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u>	pag.	19
<u>EDIFICIO - VERIFICHE DEFORMABILITÀ TORSIONALE</u>	pag.	19
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Elevazione)</u>	pag.	19
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Elevazione)</u>	pag.	19
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	20
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	22
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	24
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	25
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	28
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	29
<u>TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	32
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	33
<u>TRAVI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	35
<u>TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	37
<u>TRAVI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	39
<u>VERIFICA DEFORMABILITÀ - VERIFICA SNELLEZZA (Elevazione)</u>	pag.	40
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	40
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	41

<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	42
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLD (Elevazione)</u>	pag.	42
<u>PILASTRI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>PILASTRI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)</u>	pag.	43
<u>PILASTRI (CA) - VERIFICA DI GERARCHIA DELLE RESISTENZE A TAGLIO (Elevazione)</u>	pag.	44
<u>DETTAGLI COSTRUTTIVI PER LA DUTTILITÀ - PILASTRI IN PRESENZA DI SISMA (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)</u>	pag.	45
<u>EFFETTI DELLE NON LINEARITÀ GEOMETRICHE PER SISMA (Elevazione)</u>	pag.	46
<u>PIANI - VERIFICHE ALLO SLO (Elevazione)</u>	pag.	46
<u>SOLAI (CA)- VERIFICHE ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	46
<u>SOLAI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO ALLO SLU (Elevazione)</u>	pag.	47
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 1 (Fondazione)</u>	pag.	50
<u>NODI (CA) - VERIFICA DI CONFINAMENTO PARTE 2 (Fondazione)</u>	pag.	50
<u>NODI (CA) - VERIFICA A PUNZONAMENTO (Fondazione)</u>	pag.	50
<u>PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	51
<u>VERIFICHE A TAGLIO FUORI PIANO ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	55
<u>PLATEE - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	59
<u>VERIFICHE A TAGLIO FUORI PIANO ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	61
<u>Platee - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)</u>	pag.	65
<u>Platee - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)</u>	pag.	65
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU (Fondazione)</u>	pag.	65
<u>VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD (Fondazione)</u>	pag.	66
<u>ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO SU BEAM E SHELL</u>	pag.	66
<u>ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO SUI NODI</u>	pag.	66
<u>ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO PER CARICO LIMITE</u>	pag.	67
<u>ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO PER SPOSTAMENTI INTERPIANO</u>	pag.	67