

Comune di Castiglione Messer Raimondo
Provincia di Provincia di Teramo

TABULATI DI CALCOLO
(Tomo 1 di 1)

OGGETTO: Lavori di consolidamento dell'area antistante la proprietà " Giovanna Ravicini".
esecutivo

COMMITTENTE: ACA SPA

Pescara, 01/09/2022

Il Progettista

(ing. Italiani Alessandro)

Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

(ing. Italiani Alessandro)

(...)

ing. Italiani Alessandro
Via Pietro Baiocchi - Atri
3476699756 - alexitaliani@gmail.com

...

INFORMAZIONI GENERALI

Edificio	Cemento Armato
Costruzione	Nuova
Situazione	-
Intervento	-
Comune	Castiglione Messer Raimondo
Provincia	Provincia di Teramo
Oggetto	Lavori di consolidamento dell'area antistante la proprietà " Giovanna Ravicini".
Parte d'opera	esecutivo
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

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

LEGENDA:

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

MATERIALI ACCIAIO

N _{id}	γ _k [N/m ³]	α _{T, i} [1/°C]	E [N/mm ²]	G [N/mm ²]	Stz	LMT	f _{yk} [N/mm ²]	f _{tk} [N/mm ²]	f _{yd} [N/mm ²]	f _{td} [N/mm ²]	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SLV}	γ _{M3,SLE}	NCnt	γ _{M7} Cnt
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_{vk}	Resistenza caratteristica allo svernamento
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

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

LEGENDA:

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

TERRENI

N _{TRN}	γ _T	K1	φ	c _u	c'	E _d	E _{cu}	A _{S-B}	Terreni ST_P
------------------	----------------	----	---	----------------	----	----------------	-----------------	------------------	-----------------

	K_{1X} [N/cm ²]	K_{1Y} [N/cm ²]	K_{1Z} [N/cm ²]								
Calcare scarsamente fratturato											
T001	24.000	100	100	1000	40	0,000	0,000	25.000	0	0,000	NO
Sabbia argillosa mediamente consolidata											
T002	18.000	60	60	200	32	0,000	0,000	60	0	0,000	NO
Sabbia ghiaiosa											
T003	18.000	80	80	300	35	0,000	0,000	150	0	0,000	NO

LEGENDA:

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

N _{TRN}	Q _i		Q _f		Cmp. S.	Add	Stratigrafie	
	[m]		[m]				ΔEd	
[S002]-Stratigrafia terreno pali aca cstiglione								
T001		0,00		-8,00	incoerente	sciolto		nulla
T002		-8,00		-12,00	incoerente	sciolto		nulla
T003		-12,00	INF		incoerente	denso		nulla

LEGENDA:

- N_{TRN}** Numero identificativo della stratigrafia.
Q_i Quota iniziale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia).
Q_f Quota finale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia). INF = infinito (profondità dello strato finale).
Cmp. S. Comportamento dello strato.
Add Addensamento dello strato.
ΔEd Variazione con la profondità del modulo edometrico.

SEZIONI ASTE

N _{id}	Tp	Label	Dimensioni										v	A	Area per Taglio			Inerzia			ΔΘ _{I_{pr}}	
			B	H	Sp _w	L _w	Sp _{f,0}	L _{f,0}	Sp _{f,1}	L _{f,1}	L _{f,2}	L _{f,3}			A _{X,T}	A _{Y,T}	I _X	I _T	I _Y	I _{XY}		
001	■	80x60	80	60	-	-	-	-	-	-	-	-	-	4	4.800	4.000	4.000	1.440.000	3.098.304	2.560.000	0	0,00
002	●	Ø60	60	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2.827	2.545	2.545	636.173	1.272.345	636.173	0	0,00

LEGENDA:

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

TIPOLOGIE DI CARICO

N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Tipologie di carico		
					ψ ₀	ψ ₁	ψ ₂
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0003	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0004	Sisma Z	-	-	-	-	-	-
0005	Sisma Ecc.X	-	-	-	-	-	-
0006	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.
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
	Carico Permanente
01	1,00
02	1,30

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id _{Comb}	CC 01
	Carico Permanente
01	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente

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} sono rispettivamente le sollecitazioni dovute al sisma agente in direzione x, in direzioni y, in direzione z, per eccentricità accidentale positiva in direzione x e per eccentricità accidentale positiva in direzione y)

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

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

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

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)

CC 01	
Id _{Comb}	Carico Permanente
01	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente

SERVIZIO(SLE): Frequente

SERVIZIO(SLE): Frequente

CC 01	
Id _{Comb}	Carico Permanente
01	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

SERVIZIO(SLE): Quasi permanente

CC 01	
Id _{Comb}	Carico Permanente
01	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
 CC 01= Carico Permanente

DATI GENERALI ANALISI SISMICA

Dati generali analisi sismica											
Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir _{Temp}	C.S.T.	RP	RH	ξ
[°]											[%]
0	15	B	ca	X Y	[T + C] [T + C]	S	N	C	SI	SI	5

LEGENDA:

Ang Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.

NV Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.

CD Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = 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.

Ir_{Temp} Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.

C.S.T. Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.

RP Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

RH Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

ξ Coefficiente viscoso equivalente.

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

DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO

Fattori di comportamento						
Dir	q'	q	q ₀	K _R	α _u /α ₁	k _w
X	-	3,300	3,30	1,00	1,10	-
Y	-	3,300	3,30	1,00	1,10	-
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).

Fattori di comportamento

Dir	q'	q	q ₀	K _R	α _u /α ₁	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 /α ₁	Rapporto di sovrarresistenza.					
k _w	Fattore di riduzione di q ₀ .					

Stato Limite	T _r [t]	a _g /g	Amplif. Stratigrafica		F ₀	F _v	T [*] _c [s]	T _B [s]	T _c [s]	T _D [s]
			S _s	C _c						
SLO	30	0,0574	1,500	1,598	2,465	0,797	0,280	0,149	0,447	1,830
SLD	50	0,0725	1,500	1,562	2,435	0,885	0,300	0,156	0,469	1,890
SLV	475	0,1806	1,432	1,485	2,478	1,421	0,350	0,173	0,520	2,322
SLC	975	0,2330	1,348	1,471	2,519	1,642	0,360	0,177	0,530	2,532

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.

Cl Ed	V _N [t]	V _R [t]	Lat. [°ssdc]	Long. [°ssdc]	Q _a [m]	C _{Top}	S _T
2	50	50	42.533046	13.879036	282	T1	1,00

LEGENDA:

- Cl 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_a Altitudine geografica del sito.
- C_{Top} Categoria topografica (Vedi NOTE).
- S_T Coefficiente di amplificazione topografica.
- NOTE [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.
- Categoria topografica.
- T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i <= 15°.
- T2: Pendii con inclinazione media i > 15°.
- T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media 15° <= i <= 30°.
- T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media i > 30°.

PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA

Dir	M _{Str} [N·s ² /m]	M _{SLU} [N·s ² /m]	M _{Ecc.SLU} [N·s ² /m]	M _{SLD} [N·s ² /m]	M _{Ecc.SLD} [N·s ² /m]	%T.M _{Ecc} [%]	ΣV _{Ed.SLU} [N]
X	38.405	38.405	37.966	38.405	37.966	98,86	97.128
Y	38.405	38.405	37.092	38.405	37.092	96,58	97.134
Z	38.405	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 [s]	a _{q,0} [m/s ²]	a _{q,v} [m/s ²]	Γ	CM	%M.M [%]	M _{Ecc} [N·s ² /m]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	137,791	0,0000	49,44	18.986
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-5,370	0,0000	0,08	29
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	137,791	0,0000	49,44	18.986
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-5,370	0,0000	0,08	29
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	38,549	0,0000	3,87	1.486

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-101,368	0,0000	26,76	10.276
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	38,549	0,0000	3,87	1.486
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-101,368	0,0000	26,76	10.276
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	98,956	0,0000	25,50	9.792
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	17,029	0,0000	0,76	290
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	98,956	0,0000	25,50	9.792
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	17,029	0,0000	0,76	290
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-37,009	0,0000	3,57	1.370
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-90,722	0,0000	21,43	8.230
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	-37,009	0,0000	3,57	1.370
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-90,722	0,0000	21,43	8.230
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	17,104	0,0000	0,76	293
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-86,052	0,0000	19,28	7.405
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,086	0,000	17,104	0,0000	0,76	293
SLD-Y	0,002	1,086	0,000	-86,052	0,0000	19,28	7.405
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,086	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,086	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	14,310	0,0000	0,53	205
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	55,596	0,0000	8,05	3.091
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	14,310	0,0000	0,53	205
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	55,596	0,0000	8,05	3.091
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	18,538	0,0000	0,89	344
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-51,995	0,0000	7,04	2.703
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	18,538	0,0000	0,89	344
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-51,995	0,0000	7,04	2.703
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-47,780	0,0000	5,94	2.283
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	25,863	0,0000	1,74	669
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	-47,780	0,0000	5,94	2.283
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	25,863	0,0000	1,74	669
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-24,887	0,0000	1,61	619
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-40,222	0,0000	4,21	1.618
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	-24,887	0,0000	1,61	619
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-40,222	0,0000	4,21	1.618
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,003	2,526	0,000	38,523	0,0000	3,86	1.484
SLU-Y	0,003	2,526	0,000	14,005	0,0000	0,51	196
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,003	1,094	0,000	38,523	0,0000	3,86	1.484
SLD-Y	0,003	1,094	0,000	14,005	0,0000	0,51	196
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,094	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,094	0,000	-	-	-	-

Sptr	T	a _{g,o}	a _{g,v}	Γ	CM	%M.M	M _{Ecc}
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-11,391	0,0000	0,34	130
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-36,223	0,0000	3,42	1.312
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	-11,391	0,0000	0,34	130
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-36,223	0,0000	3,42	1.312
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,009	2,505	0,000	9,173	0,0000	0,22	84
SLU-Y	0,009	2,505	0,000	-25,234	0,0000	1,66	637
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,009	1,150	0,000	9,173	0,0000	0,22	84
SLD-Y	0,009	1,150	0,000	-25,234	0,0000	1,66	637
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,150	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,150	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-24,628	0,0000	1,58	607
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-24,748	0,0000	1,59	612
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,086	0,000	-24,628	0,0000	1,58	607
SLD-Y	0,002	1,086	0,000	-24,748	0,0000	1,59	612
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,086	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,086	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	-13,603	0,0000	0,48	185
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-4,700	0,0000	0,06	22
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	-13,603	0,0000	0,48	185
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-4,700	0,0000	0,06	22
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,002	2,529	0,000	9,915	0,0000	0,26	98
SLU-Y	0,002	2,529	0,000	-1,454	0,0000	0,01	2
SLU-Z	0,000	0,000	1,016	0,000	0,0000	0,00	0
SLD-X	0,002	1,085	0,000	9,915	0,0000	0,26	98
SLD-Y	0,002	1,085	0,000	-1,454	0,0000	0,01	2
SLD-Z	0,000	0,000	0,259	0,000	0,0000	0,00	0
Elast-X	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	1,085	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,016	-	-	-	-

LEGENDA:

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

LIVELLI O PIANI

Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv} [m]	H _{Lv} [m]	Q _{ex,lv} [m]	PR	Rd _{Temp}	Massa del piano			Dir	G _{st} [m]	G _{SLU} [m]	G _{SLD} [m]	R _{SLU} [m]
							M _{L,Str} [N·s ² /m]	M _{L,SLU} [N·s ² /m]	M _{L,SLD} [N·s ² /m]					
01	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	38.406	38.406	38.406	X Y	30,83 9,43	30,83 9,43	30,83 9,43	- -

LEGENDA:

Id_{Lv}	Numero identificativo del livello o piano.
Z_{Lv}	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
H_{Lv}	Altezza del livello o piano.
Q_{ex,lv}	Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
PR	Indica se l'impalcato (orizzontale) è considerato rigido nel calcolo: [SI] = Piano Rigido - [NO] = Piano non Rigido. In alternativa vedere tabella "Solai e Balconi" in quanto il comportamento rigido potrebbe essere stato assegnato ai singoli solai del livello.

Id _{Lv}	Descrizione	Z _{Lv} [m]	H _{Lv} [m]	Q _{ex,lv} [m]	PR	Rd _{Temp}	Massa del piano			Dir	G _{st} [m]	G _{SLU} [m]	G _{SLD} [m]	R _{SLU} [m]
							M _{L,Str} [N·s ² /m]	M _{L,SLU} [N·s ² /m]	M _{L,SLD} [N·s ² /m]					
Rd _{Temp}	Per i piani con riduzione dei tamponamenti, sono state incrementate le azioni di calcolo per gli elementi verticali (pilastri e pareti) di un fattore 1,4; [SI] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [NO] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.													
M _{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 [mm]	Note
Travi Winkler	35	(1)
Pali	40	(1)

LEGENDA:

Elementi

Elementi in CA presenti nella struttura.

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

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z [m]	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s [N/cm]	R _θ [N·m/rad]	S [cm]	θ [rad]	
00001	X	15,73	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,87		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00002	X	29,49	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,43		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00003	X	19,90	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,83		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00004	X	37,15	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,48		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00005	X	43,92	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,93		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00006	X	33,39	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,11		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00007	X	40,16	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,57		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00008	X	23,78	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,86		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00009	X	27,81	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,85		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00010	X	18,35	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,21		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00011	X	36,40	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,20		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00012	X	44,67	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	12,21		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00013	X	32,64	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,84		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00014	X	40,91	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,84		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00015	X	30,69	Palo	227.627.036	1,5197 E+09	-	-	SI
	Y	7,13		227.627.036	1,5197 E+09	-	-	
	Z	0,00		1.404.916.568	1,3734 E+06	-	-	
00016	X	22,23	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,24		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00017	X	16,80	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impressi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	θ	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
		[m]						
	Y	10,60		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00018	X	26,17	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,26		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00019	X	35,65	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,93		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00020	X	39,41	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,30		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00021	X	31,89	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,56		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00022	X	20,68	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,63		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00023	X	41,66	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,11		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00024	X	24,56	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00025	X	28,71	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,62		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00026	X	19,12	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,02		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00027	X	45,70	nessuno	-	-	-	-	SI
	Y	12,58		-	-	-	-	
	Z	0,00		-	-	-	-	
00028	X	34,90	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00029	X	38,66	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,02		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00030	X	42,42	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,39		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00031	X	23,01	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,05		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00032	X	27,01	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,05		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00033	X	17,57	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,41		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00034	X	21,46	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,44		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00035	X	37,91	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,75		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00036	X	34,14	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,38		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00037	X	43,17	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00038	X	25,33	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,47		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	0,00		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00039	X	27,81	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,85		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00040	X	28,71	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,62		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00041	X	29,49	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,43		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00042	X	27,01	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,05		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00043	X	16,80	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,60		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00044	X	17,57	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,41		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	

Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _s	R _θ	S	θ	
				[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
00045	X	18,35	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,21		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00046	X	19,12	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,02		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00047	X	19,90	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,83		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00048	X	23,78	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,86		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00049	X	24,56	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00050	X	25,33	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,47		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00051	X	26,17	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,26		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00052	X	20,68	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,63		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00053	X	21,46	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,44		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00054	X	22,23	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,24		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00055	X	23,01	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,05		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00056	X	36,40	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,20		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00057	X	37,15	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,48		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00058	X	37,91	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	9,75		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00059	X	34,14	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,38		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00060	X	34,90	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00061	X	35,65	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,93		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00062	X	38,66	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,02		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00063	X	43,92	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,93		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00064	X	43,17	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,66		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00065	X	42,42	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,39		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00066	X	39,41	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,30		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00067	X	44,67	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	12,21		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00068	X	41,66	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	11,11		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00069	X	31,89	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,56		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00070	X	32,64	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	7,84		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00071	X	33,39	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	8,11		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00072	X	40,91	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,84		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	

Nodi								
Id _{Nd}	Dir	X, Y, Z	Vincolo Esterno			Cedimenti Impresi		Clc Fnd
			V. ex	R _S	R _θ	S	θ	
		[m]		[N/cm]	[N-m/rad]	[cm]	[rad]	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00073	X	40,16	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,57		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	
00074	X	30,69	Palo	227.627.036	1,5197 E+09	-	-	SI
	Y	7,13		227.627.036	1,5197 E+09	-	-	
	Z	-0,30		1.404.916.568	1,3734 E+06	-	-	
00075	X	45,70	nessuno	-	-	-	-	SI
	Y	12,58		-	-	-	-	
	Z	-0,30		-	-	-	-	
00076	X	30,69	Palo	227.627.036	1,5197 E+09	-	-	SI
	Y	7,13		227.627.036	1,5197 E+09	-	-	
	Z	-0,30		1.404.916.568	1,3734 E+06	-	-	
00077	X	15,73	Palo	113.813.518	7,5986 E+08	-	-	SI
	Y	10,87		113.813.518	7,5986 E+08	-	-	
	Z	-0,30		702.458.284	6,8668 E+05	-	-	

LEGENDA:

- Id_{Nd}** Identificativo del nodo.
X, Y, Z Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.
V. ex Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.
R_S, R_θ Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: R_S indica i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre R_θ indica i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
S, θ Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: S indica i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre θ indica i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.
Clc Fnd [SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).

TRAVI DI FONDAZIONE

Travi di fondazione																		
Id _{Tr}	L _{LI}	Sezione			V. Int.			B _{beam}	Mtrl	Id _{Ter}	AA	Nd _i	Nd _f	Di _{S-i-j}	Q _{LLI,i}	Clc Fnd	C _{rid,v}	C _{rid,h}
		Id _{Sz}	Tp	Label	Rtz	Iniz.	Fin.											
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]			
Fondazione					Travata: Trave 1a-32a													
Trave 1a-32a	15,43	001	▣	80x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	T001	PCA	0015	0001	15,43	-0,30	SI	0,405	1,000
Fondazione					Travata: Trave 1a-38a													
Trave 1a-38a	15,97	001	▣	80x60	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	T001	PCA	0015	0027	15,97	-0,30	SI	0,405	1,000

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
L_{LI} Lunghezza libera d'Inflexione.
Id_{Sz} Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
Tp Tipo di sezione.
Label Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
Rtz Angolo di rotazione della sezione.
V. Int. Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi inferiore e superiore del pilastro, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli assi 1, 2 e 3 (Assi 1, 2, 3: riferimento locale). Il carattere "S" o "N" indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è presente o assente.
B_{beam} [SI] = Nella valutazione della superficie di contatto con il terreno della trave di fondazione, non si considera la presenza del "magrone" aggettante rispetto alla base della sezione
Mtrl Identificativo del materiale.
Id_{Ter} Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
AA Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Nd_i Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
Nd_f Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
Di_{S-i-j} Distanza tra il nodo iniziale e finale.
Q_{LLI,i} Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'inflexione (Lunghezza Libera d'Inflexione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
Clc Fnd [SI] = elemento progettato attraverso una modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni. [No] = elemento progettato con le sollecitazioni ottenute dall'analisi (senza nessuna modalità di rispetto della Gerarchia delle Resistenze per le Fondazioni).
C_{rid,v} Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo verticale
C_{rid,h} Coefficiente di riduzione della costante di sottofondo orizzontale

PALI

Pali										
Id _{Pl}	Id _{Nd}	D _p	Sz	L _{pl}	Mtrl	Tp Pl	Tcn pl	A	α	N _{In,Str}
		[cm]		[m]						
PALO33	00014	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO19	00011	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO7	00013	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO9	00034	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO38	00012	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO20	00038	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO8	00003	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO3	00002	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO5	00015	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO18	00019	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO31	00020	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO6	00021	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO34	00023	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO11	00008	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3
PALO1	00009	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3

											Pali
Id _{PI}	Id _{Nd}	D _p	Sz	L _{pl}	Mtrl	Tp PI	Tcn pl	A	α	N _{In,Str}	
		[cm]		[m]							
PALO24	00010	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO30	00029	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO10	00016	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO35	00030	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO17	00028	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO22	00017	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO13	00018	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO26	00022	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO4	00015	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO29	00035	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO16	00036	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO36	00037	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO12	00024	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO21	00001	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO25	00026	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO2	00025	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO15	00006	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO32	00007	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO28	00004	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO37	00005	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO27	00031	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO23	00033	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	
PALO14	00032	60	•	12,00	001	Trivellato	in opera	0,80	0,30	3	

LEGENDA:

Id_{PI}	Identificativo del palo.
Id_{Nd}	Identificativo del nodo in testa al palo.
D_p	Diametro del palo.
Sz	Sezione del palo.
L_{pl}	Lunghezza del palo.
Mtrl	Identificativo del materiale.
Tp PI	Tipologia di palo (Trivellato, Battuto).
Tcn pl	Tecnologia adottata (in opera, Prefabbricato).
A	Coefficiente di riduzione dell'attrito terreno/palo.
α	Coefficiente di riduzione legato alla coesione.
N_{In,Str}	Numero di indagini stratigrafiche significative.

CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
TC	C	CC	SR	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z	
				[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico:
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
F_x, F_y, F_z	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
M_x, M_y, M_z	Momenti relativi agli assi del sistema di riferimento.

CARICHI SULLE TRAVI

Carichi sulle travi															
TC	C	CC	SR	Dis _i	F _{x,i} /Q _{x,i}	F _{y,i} /Q _{y,i}	F _{z,i} /Q _{z,i}	M _{x,i} /M _{T,i}	M _{y,i}	M _{z,i}	Dis _f	Q _{x,f}	Q _{y,f}	Q _{z,f}	M _{T,f}
				[m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N;N/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[N-m;N-m/m]	[m]	[N/m]	[N/m]	[N/m]	[N-m/m]
Fondazione			Travata: Trave 1a-32a						Trave: Trave 1a-32a			Peso proprio			-12.000
Fondazione			Travata: Trave 1a-38a						Trave: Trave 1a-38a			Peso proprio			-12.000

LEGENDA:

TC	Descrizione del tipo di carico: [L] = Lineare - [C] = Concentrato - [S] = Superficiale - [T] = Termico.
C	Descrizione del carico:
CC	Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis_i	Distanza del punto "i" dall'estremo iniziale dell'elemento. Il punto "i" indica il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito sul bordo.
M_{x,i}/M_{T,i}	Se nella colonna "TC" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R.". Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Dis_f	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore dell'elemento. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
M_{T,f}	Se nella colonna "TC" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse dell'elemento) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{x,i}/Q_{x,i}	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
F_{y,i}/Q_{y,i}	
F_{z,i}/Q_{z,i}	
M_{y,i}, M_{z,i}	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{x,f}, Q_{y,f}	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "S.R".
Q_{z,f}	
ΔT₁, ΔT₂, ΔT₃	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema locale.

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche							
Nodo	CC	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche

Nodo	CC	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00002	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00003	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00004	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00005	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00006	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00007	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00008	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00009	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00010	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00011	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00012	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00013	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00014	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00015	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00016	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00017	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00018	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00019	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00020	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00021	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00022	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00023	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00024	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00025	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00026	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00027	001	0,0002	0,0001	-0,0007	-2,432 E-06	6,6898 E-06	-1,2465 E-21
00028	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00035	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00036	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00039	001	0,0000	0,0000	0,0000	5,7162 E-09	6,3741 E-08	-1,0231 E-30
00040	001	0,0000	0,0000	0,0000	-5,597 E-08	-8,018 E-08	1,6088 E-30
00041	001	0,0000	0,0000	0,0000	-4,5345 E-08	2,6604 E-07	1,3398 E-29
00042	001	0,0000	0,0000	0,0000	-9,7746 E-09	-2,6299 E-08	-3,2984 E-31
00043	001	0,0000	0,0000	0,0000	-6,0757 E-08	-2,4295 E-07	1,0238 E-37
00044	001	0,0000	0,0000	0,0000	6,4492 E-09	2,5789 E-08	1,5489 E-37
00045	001	0,0000	0,0000	0,0000	-8,2073 E-10	-3,2819 E-09	-6,2997 E-37
00046	001	0,0000	0,0000	0,0000	7,7801 E-10	3,1112 E-09	-3,1231 E-36
00047	001	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4876 E-10	-9,9441 E-10	-1,6032 E-36
00048	001	0,0000	0,0000	0,0000	6,297 E-11	3,6473 E-10	-2,0021 E-33
00049	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,5058 E-09	-5,6612 E-09	5,3994 E-33
00050	001	0,0000	0,0000	0,0000	8,3193 E-09	3,4408 E-08	3,3631 E-32
00051	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1152 E-09	-6,1678 E-10	2,761 E-32
00052	001	0,0000	0,0000	0,0000	1,6145 E-10	6,4672 E-10	2,7633 E-35
00053	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0435 E-09	-4,1694 E-09	8,6345 E-35
00054	001	0,0000	0,0000	0,0000	1,0769 E-09	4,3173 E-09	-5,8674 E-35
00055	001	0,0000	0,0000	0,0000	-2,0156 E-10	-7,7055 E-10	-1,0305 E-33
00056	001	0,0000	0,0000	0,0000	2,0929 E-09	-6,0463 E-09	-1,9471 E-27
00057	001	0,0000	0,0000	0,0000	-2,2064 E-09	5,9778 E-09	-5,1956 E-27
00058	001	0,0000	0,0000	0,0000	1,2855 E-09	-3,5647 E-09	6,4448 E-27
00059	001	0,0000	0,0000	0,0000	-2,746 E-09	-1,8322 E-09	4,6533 E-29
00060	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0727 E-09	1,9518 E-12	1,9879 E-28
00061	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0552 E-09	1,9763 E-09	3,3975 E-29
00062	001	0,0000	0,0000	0,0000	-3,1709 E-10	8,6323 E-10	6,8358 E-26
00063	001	0,0000	0,0000	0,0000	1,2167 E-07	-3,3467 E-07	-3,5281 E-23
00064	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2825 E-09	3,5279 E-09	5,9868 E-23
00065	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0558 E-09	2,9043 E-09	1,8608 E-23
00066	001	0,0000	0,0000	0,0000	-3,7761 E-10	1,0359 E-09	1,0936 E-25
00067	001	0,0000	0,0000	0,0000	-7,8836 E-07	2,1686 E-06	-6,9767 E-22
00068	001	0,0000	0,0000	0,0000	-5,0882 E-10	1,3995 E-09	-1,2905 E-24
00069	001	0,0000	0,0000	0,0000	-4,1507 E-09	-2,9078 E-07	-5,7418 E-30
00070	001	0,0000	0,0000	0,0000	-3,7391 E-08	8,2251 E-09	-7,7727 E-30
00071	001	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1112 E-08	6,8249 E-10	-7,8569 E-30
00072	001	0,0000	0,0000	0,0000	-6,2476 E-10	1,7183 E-09	-2,1448 E-24
00073	001	0,0000	0,0000	0,0000	9,352 E-10	-2,5734 E-09	-4,1554 E-25
00074	001	0,0000	0,0000	0,0000	-4,9083 E-07	-2,6762 E-09	1,0369 E-29
00075	001	0,0000	0,0000	-0,0007	-2,432 E-06	6,6898 E-06	-1,2465 E-21
00076	001	0,0000	0,0000	0,0000	-4,9083 E-07	-2,6762 E-09	1,0369 E-29
00077	001	0,0000	0,0000	0,0000	1,6355 E-07	6,5401 E-07	5,4217 E-39

LEGENDA:

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

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00028	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00035	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00035	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00035	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00036	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00036	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00036	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	X	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00039	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	3,6783 E-20	1,3529 E-20	8,6526 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,3513 E-21	4,9803 E-22	2,9538 E-09
00039	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,0115 E-19	3,7204 E-20	4,0058 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,7131 E-21	1,3662 E-21	1,3779 E-08
00039	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00040	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,9231 E-19	4,3111 E-21	2,8541 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	7,0603 E-21	1,5882 E-22	9,8139 E-09
00040	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	5,2883 E-19	1,1859 E-20	5,6648 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,9415 E-20	4,3333 E-22	1,9453 E-08
00040	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00041	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	6,5656 E-19	5,6907 E-19	1,4919 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,4103 E-20	2,0892 E-20	5,1101 E-09
00041	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,8054 E-18	1,5649 E-18	1,0837 E-06	0,000 0	0,000 0	0,000 0	6,6283 E-20	5,745 E-20	3,724 E-08
00041	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00042	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	8,8704 E-21	1,9346 E-21	2,1267 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,2202 E-22	7,4868 E-23	7,2914 E-09
00042	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,4391 E-20	5,3157 E-21	2,5137 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	8,9451 E-22	1,9451 E-22	8,5972 E-09

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00042	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00043	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,0954 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	7,1943 E-09
00043	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	9,1731 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	3,1491 E-08
00043	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00044	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,4413 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	8,3839 E-09
00044	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	7,1713 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,4639 E-08
00044	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00045	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4918 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	5,1259 E-09
00045	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,3557 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4977 E-08
00045	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00046	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	6,0787 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,0816 E-09
00046	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,3343 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,5621 E-09
00046	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00047	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,6649 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	5,7105 E-09
00047	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	3,3126 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,1362 E-08
00047	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00048	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,3782 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4985 E-09
00048	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	6,4837 E-23	0 E-01	4,3384 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4958 E-09
00048	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00049	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	9,9041 E-23	0 E-01	1,4893 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	5,1148 E-09
00049	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	2,8262 E-22	6,4837 E-23	3,2074 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,1021 E-08
00049	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00050	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	4,3494 E-22	1,0588 E-22	2,1688 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	7,4452 E-09
00050	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,1879 E-21	3,018 E-22	2,8504 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,7434 E-23	0 E-01	9,8036 E-09
00050	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00051	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,9606 E-21	4,9943 E-22	8,6616 E-09	0,000 0	0,000 0	0,000 0	7,4868 E-23	0 E-01	2,9577 E-10
00051	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	5,3896 E-21	1,3693 E-21	2,4886 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,9451 E-22	5,294 E-23	8,5154 E-09
00051	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00052	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,1744 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,0286 E-09
00052	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,6149 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	5,5421 E-09
00052	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00053	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4477 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,9685 E-10
00053	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	7,7518 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,6575 E-09
00053	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00054	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,2795 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,389 E-09
00054	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,8217 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	6,2487 E-09
00054	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00055	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,5173 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	5,2038 E-09
00055	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,4313 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	4,9079 E-09
00055	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00056	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	3,0408 E-13	1,1054 E-13	1,2504 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,1164 E-14	4,0583 E-15	4,289 E-09
00056	Y	0,000 0	0,000 0	0,000 0	8,3618 E-13	3,0398 E-13	2,8212 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,0699 E-14	1,116 E-14	9,6753 E-09

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00056	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00057	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,2853 E-12	4,672 E-13	7,2242 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	4,7186 E-14	1,7152 E-14	2,479 E-09
00057	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	3,5343 E-12	1,2849 E-12	4,1244 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,2975 E-13	4,7172 E-14	1,4149 E-08
00057	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00058	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	5,5085 E-12	2,0036 E-12	1,5324 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,0223 E-13	7,3555 E-14	5,249 E-10
00058	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,5149 E-11	5,5067 E-12	3,0977 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	5,5615 E-13	2,0217 E-13	1,0629 E-08
00058	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00059	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	3,9071 E-15	1,4204 E-15	1,8123 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,4344 E-16	5,2146 E-17	6,214 E-09
00059	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,0744 E-14	3,9058 E-15	4,2784 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,9444 E-16	1,4339 E-16	1,466 E-08
00059	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00060	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,6652 E-14	6,0534 E-15	9,0605 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	6,1132 E-16	2,2223 E-16	3,112 E-09
00060	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	4,5789 E-14	1,6646 E-14	5,0602 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,6811 E-15	6,1113 E-16	1,7361 E-08
00060	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00061	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	7,1028 E-14	2,5822 E-14	6,3268 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,6076 E-15	9,4799 E-16	2,1675 E-09
00061	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,9532 E-13	7,1005 E-14	1,1976 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	7,1707 E-15	2,6068 E-15	4,1141 E-09
00061	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00062	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	2,3406 E-11	8,5001 E-12	6,9822 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	8,5926 E-13	3,1207 E-13	2,3946 E-09
00062	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	6,4353 E-11	2,3398 E-11	9,5156 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,3626 E-12	8,5901 E-13	3,2677 E-09
00062	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00063	X	0,000 3	0,000 1	0,000 0	5,4821 E-07	3,9178 E-07	1,6573 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,0214 E-08	1,4004 E-08	5,8 E-09
00063	Y	0,000 1	0,000 3	0,000 0	1,656 E-06	5,4604 E-07	3,9944 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	6,0756 E-08	2,0139 E-08	1,4108 E-08
00063	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00064	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,4379 E-07	4,3614 E-08	4,948 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	5,2716 E-09	1,613 E-09	1,8219 E-08
00064	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	3,8479 E-07	1,4382 E-07	1,365 E-06	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,4129 E-08	5,2726 E-09	5,0283 E-08
00064	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00065	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	3,2938 E-08	1,1948 E-08	7,3953 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,2093 E-09	4,3855 E-10	2,6938 E-09
00065	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	9,0535 E-08	3,2944 E-08	1,7763 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,3238 E-09	1,2095 E-09	6,5412 E-09
00065	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00066	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	9,9688 E-11	3,6252 E-11	5,9639 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,6598 E-12	1,3309 E-12	2,0447 E-09
00066	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	2,7414 E-10	9,9652 E-11	7,6866 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,0064 E-11	3,6585 E-12	2,6321 E-09
00066	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00067	X	0,000 4	0,000 1	0,000 0	2,9311 E-06	1,1539 E-06	6,7147 E-06	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,068 E-07	4,0215 E-08	2,4703 E-07
00067	Y	0,000 1	0,000 5	0,000 0	6,8464 E-06	2,9603 E-06	1,8471 E-05	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,5163 E-07	1,0779 E-07	6,7953 E-07
00067	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00068	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	7,6654 E-09	2,8835 E-09	9,0428 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	2,8147 E-10	1,057 E-10	3,1006 E-09
00068	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	2,1175 E-08	7,6602 E-09	1,0185 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	7,7737 E-10	2,8129 E-10	3,6055 E-09
00068	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00069	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	5,3202 E-17	1,9423 E-17	4,0146 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,9532 E-18	7,1307 E-19	1,3865 E-09
00069	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	1,463 E-16	5,341 E-17	7,4239 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	5,371 E-18	1,9609 E-18	2,5494 E-08
00069	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00070	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	2,1686 E-16	7,8825 E-17	3,4239 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	7,9613 E-18	2,8938 E-18	1,179 E-08
00070	Y	0,000	0,000	0,000	5,9632 E-16	2,1676 E-16	9,6629 E-07	0,000	0,000	0,000	2,1893 E-17	7,9578 E-18	3,3214 E-08

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma													
Nodo	Dir	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno					
		S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
00070	Z	0,000 0	0,000 3 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00071	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	9,1581 E-16	3,3293 E-16	3,9788 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	3,3621 E-17	1,2223 E-17	1,3567 E-09
00071	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	2,5183 E-15	9,1551 E-16	3,0888 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	9,2455 E-17	3,3611 E-17	1,0646 E-08
00071	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00072	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	1,8092 E-09	6,4551 E-10	7,08 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	6,6412 E-11	2,372 E-11	2,4242 E-09
00072	Y	0,000 0	0,000 3	0,000 0	4,9626 E-09	1,8088 E-09	2,9709 E-08	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,822 E-10	6,6397 E-11	1,0786 E-09
00072	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00073	X	0,000 3	0,000 0	0,000 0	4,2516 E-10	1,5533 E-10	5,7887 E-09	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,5609 E-11	5,7011 E-12	1,9959 E-10
00073	Y	0,000 0	0,000 2	0,000 0	1,1699 E-09	4,2503 E-10	1,0049 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	4,295 E-11	1,5605 E-11	3,4427 E-09
00073	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00074	X	0,000 2	0,000 0	0,000 0	5,1671 E-18	1,3054 E-18	5,21 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,897 E-19	4,7923 E-20	1,7928 E-08
00074	Y	0,000 0	0,000 1	0,000 0	1,4209 E-17	3,5895 E-18	1,1856 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	5,2165 E-19	1,3178 E-19	4,064 E-09
00074	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00075	X	0,000 9	0,001 3	0,000 3	1,352 E-05	6,4986 E-06	1,5147 E-05	0,000 0	0,000 0	0,000 0	4,9694 E-07	2,3569 E-07	5,5733 E-07
00075	Y	0,001 3	0,004 0	0,000 1	3,8502 E-05	1,342 E-05	4,1689 E-05	0,000 0	0,000 1	0,000 0	1,4132 E-06	4,9352 E-07	1,5339 E-06
00075	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00076	X	0,000 2	0,000 0	0,000 0	5,1671 E-18	1,3054 E-18	5,21 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	1,897 E-19	4,7923 E-20	1,7928 E-08
00076	Y	0,000 0	0,000 1	0,000 0	1,4209 E-17	3,5895 E-18	1,1856 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	5,2165 E-19	1,3178 E-19	4,064 E-09
00076	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00077	X	0,000 2	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	8,0981 E-07	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	2,7805 E-08
00077	Y	0,000 0	0,000 1	0,000 0	0 E-01	0 E-01	3,0954 E-06	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	1,0629 E-07
00077	Z	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0,000 0	0,000 0	0,000 0	0 E-01	0 E-01	0 E-01

LEGENDA:

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

NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale														
Nodo	Dir	e	S _x			S _y			S _z			Θ		
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00002	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00003	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00004	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00005	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00006	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00007	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01	0 E-01

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale

Nodo	Dir	e	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00029	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00030	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00031	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00032	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00033	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00034	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00035	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00036	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00037	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00038	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E-01	0 E-01	0 E-01
00039	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,0481 E-35	-1,8703 E-35	2,9125 E-18
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,0481 E-35	1,8703 E-35	-2,9125 E-18
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,0283 E-35	-1,4925 E-35	1,6004 E-17
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,0283 E-35	1,4925 E-35	-1,6004 E-17
00040	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,642 E-34	6,3411 E-36	-1,5634 E-17
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,642 E-34	-6,3411 E-36	1,5634 E-17
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,1083 E-34	5,06 E-36	-8,5909 E-17
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,1083 E-34	-5,06 E-36	8,5909 E-17
00041	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	9,0166 E-34	-7,8128 E-34	-5,7111 E-17
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-9,0166 E-34	7,8128 E-34	5,7111 E-17
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,1951 E-34	-6,2345 E-34	-3,1382 E-16
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,1951 E-34	6,2345 E-34	3,1382 E-16
00042	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,2186 E-35	-2,6334 E-36	1,142 E-18
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2186 E-35	2,6334 E-36	-1,142 E-18
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	9,7244 E-36	-2,1014 E-36	6,2751 E-18
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-9,7244 E-36	2,1014 E-36	-6,2751 E-18
00043	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,0065 E-44	-1,6816 E-44	1,5572 E-26
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,0065 E-44	1,6816 E-44	-1,5572 E-26
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,3249 E-44	-1,6816 E-44	8,5569 E-26
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,3249 E-44	1,6816 E-44	-8,5569 E-26
00044	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,9708 E-43	-7,0065 E-44	-1,1821 E-25
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,9708 E-43	7,0065 E-44	1,1821 E-25
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,4523 E-43	-5,3249 E-44	-6,4957 E-25
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4523 E-43	5,3249 E-44	6,4957 E-25
00045	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,2962 E-42	-3,1529 E-43	-4,8645 E-25
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2962 E-42	3,1529 E-43	4,8645 E-25
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,0342 E-42	-2,6344 E-43	-2,673 E-24
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0342 E-42	2,6344 E-43	2,673 E-24
00046	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,4651 E-42	-1,3663 E-42	7,261 E-25
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,4651 E-42	1,3663 E-42	-7,261 E-25
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,3608 E-42	-1,086 E-42	3,9899 E-24
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,3608 E-42	1,086 E-42	-3,9899 E-24
00047	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,3348 E-41	-5,8322 E-42	8,1106 E-24
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,3348 E-41	5,8322 E-42	-8,1106 E-24
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,8637 E-41	-4,6593 E-42	4,4567 E-23
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,8637 E-41	4,6593 E-42	-4,4567 E-23
00048	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,2807 E-38	-8,2234 E-39	5,2388 E-21
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,2807 E-38	8,2234 E-39	-5,2388 E-21
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,618 E-38	-6,5622 E-39	2,8787 E-20
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,618 E-38	6,5622 E-39	-2,8787 E-20
00049	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,4009 E-37	-3,4832 E-38	-3,5364 E-21
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,4009 E-37	3,4832 E-38	3,5364 E-21
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,1179 E-37	-2,7796 E-38	-1,9433 E-20

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale

Nodo	Dir	e	S _x [cm]	S _y [cm]	S _z [cm]	Θ _x [rad]	Θ _y [rad]	Θ _z [rad]
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1179 E-37	2,7796 E-38	1,9433 E-20
00050	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,9341 E-37	-1,4921 E-37	-7,7844 E-20
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,9341 E-37	1,4921 E-37	7,7844 E-20
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,7353 E-37	-1,1906 E-37	-4,2775 E-19
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,7353 E-37	1,1906 E-37	4,2775 E-19
00051	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,691 E-36	-6,8602 E-37	-9,0181 E-20
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,691 E-36	6,8602 E-37	9,0181 E-20
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,1474 E-36	-5,4743 E-37	-4,9554 E-19
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,1474 E-36	5,4743 E-37	4,9554 E-19
00052	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	9,9579 E-41	-2,4908 E-41	4,7169 E-24
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-9,9579 E-41	2,4908 E-41	-4,7169 E-24
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,947 E-41	-1,9863 E-41	2,5919 E-23
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,947 E-41	1,9863 E-41	-2,5919 E-23
00053	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,251 E-40	-1,0632 E-40	-1,036 E-22
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,251 E-40	1,0632 E-40	1,036 E-22
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,3922 E-40	-8,4849 E-41	-5,6929 E-22
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,3922 E-40	8,4849 E-41	5,6929 E-22
00054	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,7995 E-39	-4,4997 E-40	-2,5381 E-22
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,7995 E-39	4,4997 E-40	2,5381 E-22
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,436 E-39	-3,5907 E-40	-1,3947 E-21
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,436 E-39	3,5907 E-40	1,3947 E-21
00055	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,6946 E-39	-1,9234 E-39	9,5174 E-22
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,6946 E-39	1,9234 E-39	-9,5174 E-22
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	6,1402 E-39	-1,5348 E-39	5,2298 E-21
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-6,1402 E-39	1,5348 E-39	-5,2298 E-21
00056	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,1759 E-28	1,5181 E-28	-3,3243 E-12
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,1759 E-28	-1,5181 E-28	3,3243 E-12
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,3322 E-28	1,2116 E-28	-1,8267 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,3322 E-28	-1,2116 E-28	1,8267 E-11
00057	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,765 E-27	6,4163 E-28	5,8443 E-12
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,765 E-27	-6,4163 E-28	-5,8443 E-12
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,4086 E-27	5,1156 E-28	3,2115 E-11
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,4086 E-27	-5,1156 E-28	-3,2115 E-11
00058	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,565 E-27	2,7505 E-27	5,7367 E-11
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,565 E-27	-2,7505 E-27	-5,7367 E-11
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	6,0349 E-27	2,1999 E-27	3,1523 E-10
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-6,0349 E-27	-2,1999 E-27	-3,1523 E-10
00059	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,3655 E-30	1,9506 E-30	7,9816 E-14
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,3655 E-30	-1,9506 E-30	-7,9816 E-14
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,2816 E-30	1,5566 E-30	4,3859 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,2816 E-30	-1,5566 E-30	-4,3859 E-13
00060	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,2867 E-29	8,3131 E-30	1,2331 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,2867 E-29	-8,3131 E-30	-1,2331 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,8248 E-29	6,6333 E-30	6,7757 E-13
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,8248 E-29	-6,6333 E-30	-6,7757 E-13
00061	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	9,7541 E-29	3,546 E-29	-8,7469 E-13
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-9,7541 E-29	-3,546 E-29	8,7469 E-13
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,7836 E-29	2,8298 E-29	-4,8064 E-12
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,7836 E-29	-2,8298 E-29	4,8064 E-12
00062	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,2139 E-26	1,1682 E-26	2,3364 E-11
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,2139 E-26	-1,1682 E-26	-2,3364 E-11
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,5655 E-26	9,2981 E-27	1,2838 E-10
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,5655 E-26	-9,2981 E-27	-1,2838 E-10
00063	X	+	0,0000	-0,0001	0,0000	7,9354 E-22	3,6251 E-22	-6,1808 E-07
	X	-	0,0000	0,0001	0,0000	-7,9354 E-22	-3,6251 E-22	6,1808 E-07
	Y	+	0,0001	-0,0004	0,0000	2,1248 E-22	1,4466 E-21	-3,3963 E-06
	Y	-	-0,0001	0,0004	0,0000	-2,1248 E-22	-1,4466 E-21	3,3963 E-06
00064	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,9483 E-22	6,4449 E-23	-5,6166 E-07
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,9483 E-22	-6,4449 E-23	5,6166 E-07
	Y	+	0,0000	-0,0001	0,0000	1,9173 E-22	-4,8313 E-23	-3,0863 E-06
	Y	-	0,0000	0,0001	0,0000	-1,9173 E-22	4,8313 E-23	3,0863 E-06
00065	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,515 E-23	1,6625 E-23	-3,048 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,515 E-23	-1,6625 E-23	3,048 E-08
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	3,4828 E-23	1,657 E-23	-1,6749 E-07
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,4828 E-23	-1,657 E-23	1,6749 E-07
00066	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,3691 E-25	4,9756 E-26	-7,4516 E-10
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3691 E-25	-4,9756 E-26	7,4516 E-10
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,0934 E-25	3,9471 E-26	-4,0946 E-09
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0934 E-25	-3,9471 E-26	4,0946 E-09
00067	X	+	0,0000	0,0001	0,0000	3,6114 E-21	9,2839 E-22	6,5757 E-06
	X	-	0,0000	-0,0001	0,0000	-3,6114 E-21	-9,2839 E-22	-6,5757 E-06
	Y	+	-0,0001	0,0004	0,0000	5,0672 E-21	-5,2705 E-21	3,6134 E-05
	Y	-	0,0001	-0,0004	0,0000	-5,0672 E-21	5,2705 E-21	-3,6134 E-05
00068	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,0561 E-23	3,8636 E-24	3,6633 E-08
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0561 E-23	-3,8636 E-24	-3,6633 E-08
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	8,2894 E-24	3,4625 E-24	2,013 E-07
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-8,2894 E-24	-3,4625 E-24	-2,013 E-07
00069	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,3061 E-32	2,6673 E-32	-1,001 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,3061 E-32	-2,6673 E-32	1,001 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,8301 E-32	2,1285 E-32	-5,5003 E-15
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,8301 E-32	-2,1285 E-32	5,5003 E-15
00070	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,978 E-31	1,0825 E-31	-5,5888 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,978 E-31	-1,0825 E-31	5,5888 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,3764 E-31	8,638 E-32	-3,0711 E-14

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale

Nodo	Dir	e	S _x	S _y	S _z	Θ _x	Θ _y	Θ _z
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,3764 E-31	-8,638 E-32	3,0711 E-14
00071	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,2577 E-30	4,5721 E-31	1,7027 E-15
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2577 E-30	-4,5721 E-31	-1,7027 E-15
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,0036 E-30	3,6484 E-31	9,3562 E-15
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0036 E-30	-3,6484 E-31	-9,3562 E-15
00072	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,4806 E-24	8,9695 E-25	7,0529 E-09
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4806 E-24	-8,9695 E-25	-7,0529 E-09
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	2,0071 E-24	6,3987 E-25	3,8755 E-08
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,0071 E-24	-6,3987 E-25	-3,8755 E-08
00073	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,8406 E-25	2,1275 E-25	-1,7003 E-09
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,8406 E-25	-2,1275 E-25	1,7003 E-09
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	4,6365 E-25	1,7643 E-25	-9,3429 E-09
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-4,6365 E-25	-1,7643 E-25	9,3429 E-09
00074	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,0957 E-33	1,7924 E-33	3,7565 E-16
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,0957 E-33	-1,7924 E-33	-3,7565 E-16
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,6622 E-33	1,4303 E-33	2,0642 E-15
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,6622 E-33	-1,4303 E-33	-2,0642 E-15
00075	X	+	-0,0006	0,0017	0,0000	2,046 E-20	3,3046 E-21	2,5993 E-05
	X	-	0,0006	-0,0017	0,0000	-2,046 E-20	-3,3046 E-21	-2,5993 E-05
	Y	+	-0,0035	0,0096	0,0000	3,982 E-20	-6,1987 E-20	1,4283 E-04
	Y	-	0,0035	-0,0096	0,0000	-3,982 E-20	6,1987 E-20	-1,4283 E-04
00076	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	7,0957 E-33	1,7924 E-33	3,7565 E-16
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,0957 E-33	-1,7924 E-33	-3,7565 E-16
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	5,6622 E-33	1,4303 E-33	2,0642 E-15
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,6622 E-33	-1,4303 E-33	-2,0642 E-15
00077	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,6816 E-44	0 E-01	1,6307 E-26
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,6816 E-44	0 E-01	-1,6307 E-26
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,6816 E-44	0 E-01	8,9605 E-26
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,6816 E-44	0 E-01	-8,9605 E-26

LEGENDA:

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

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Id _{Tr}	CC	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
		M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione		Travata: Trave 1a-32a											
Trave 1a-32a	001	120	0	1.637	0	7.781	0	0	0	512	0	-5.997	0
Fondazione		Travata: Trave 1a-38a											
Trave 1a-38a	001	-114	0	1.675	0	7.924	0	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

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

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione		Travata: Trave 1a-32a												
Trave 1a-32a	X	0	11	0	546	0	13	0	0	0	539	0	38	
	Y	0	211	0	196	0	282	0	0	0	118	0	130	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1a-38a												
Trave 1a-38a	X	0	11	0	481	0	39	216	0	372	1.535	588	562	
	Y	0	213	0	255	0	302	589	0	148	579	236	1.549	
	Z	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

LEGENDA:

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

TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.					
			M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃	M ₁	M ₂	M ₃	N	T ₂	T ₃
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione		Travata: Trave 1a-32a												
Trave 1a-32a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Fondazione		Travata: Trave 1a-38a												

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

Id _{Tr}	Dir	e	Estr. Inz.						Estr. Fin.							
			M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]	M ₁ [N-m]	M ₂ [N-m]	M ₃ [N-m]	N [N]	T ₂ [N]	T ₃ [N]		
Trave 1a-38a	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-697	0	0	0	0
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	697	0	0	0	0
	Y	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-3.830	0	0	0	0
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3.830	0	0	0	0

LEGENDA:

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

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE

Id _{Nd}	CC	Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche						
		F _x [N]	F _y [N]	F _z [N]	M _x [N-m]	M _y [N-m]	M _z [N-m]	
00001	001	0	0	0	0	0	0	
00002	001	0	0	0	0	0	0	
00003	001	0	0	0	0	0	0	
00004	001	0	0	0	0	0	0	
00005	001	0	0	0	0	0	0	
00006	001	0	0	0	0	0	0	
00007	001	0	0	0	0	0	0	
00008	001	0	0	0	0	0	0	
00009	001	0	0	0	0	0	0	
00010	001	0	0	0	0	0	0	
00011	001	0	0	0	0	0	0	
00012	001	0	0	0	0	0	0	
00013	001	0	0	0	0	0	0	
00014	001	0	0	0	0	0	0	
00015	001	0	0	0	0	0	0	
00016	001	0	0	0	0	0	0	
00017	001	0	0	0	0	0	0	
00018	001	0	0	0	0	0	0	
00019	001	0	0	0	0	0	0	
00020	001	0	0	0	0	0	0	
00021	001	0	0	0	0	0	0	
00022	001	0	0	0	0	0	0	
00023	001	0	0	0	0	0	0	
00024	001	0	0	0	0	0	0	
00025	001	0	0	0	0	0	0	
00026	001	0	0	0	0	0	0	
00028	001	0	0	0	0	0	0	
00029	001	0	0	0	0	0	0	
00030	001	0	0	0	0	0	0	
00031	001	0	0	0	0	0	0	
00032	001	0	0	0	0	0	0	
00033	001	0	0	0	0	0	0	
00034	001	0	0	0	0	0	0	
00035	001	0	0	0	0	0	0	
00036	001	0	0	0	0	0	0	
00037	001	0	0	0	0	0	0	
00038	001	0	0	0	0	0	0	
00039	001	0	0	10.518	-4	-48	0	
00040	001	0	0	9.936	43	61	0	
00041	001	0	0	12.096	34	-202	0	
00042	001	0	0	9.959	7	20	0	
00043	001	0	0	12.325	46	185	0	
00044	001	0	0	9.044	-5	-20	0	
00045	001	0	0	9.568	1	2	0	
00046	001	0	0	9.541	-1	-2	0	
00047	001	0	0	9.578	0	1	0	
00048	001	0	0	9.571	0	0	0	
00049	001	0	0	9.463	1	4	0	
00050	001	0	0	9.911	-6	-26	0	
00051	001	0	0	10.450	1	0	0	
00052	001	0	0	9.573	0	0	0	
00053	001	0	0	9.514	1	3	0	
00054	001	0	0	9.517	-1	-3	0	
00055	001	0	0	9.576	0	1	0	
00056	001	0	0	9.526	-2	5	0	
00057	001	0	0	9.526	2	-5	0	
00058	001	0	0	9.570	-1	3	0	
00059	001	0	0	9.560	2	1	0	
00060	001	0	0	9.550	1	0	0	
00061	001	0	0	9.595	1	-2	0	
00062	001	0	0	9.521	0	-1	0	
00063	001	0	0	3.540	-92	254	0	
00064	001	0	0	10.012	1	-3	0	
00065	001	0	0	9.620	1	-2	0	

Nodi - Reazioni vincolari esterne per tipologie di carico non sismiche

IdNd	CC	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00066	001	0	0	9.557	0	-1	0
00067	001	0	0	21.937	599	-1.648	0
00068	001	0	0	9.565	0	-1	0
00069	001	0	0	12.524	3	221	0
00070	001	0	0	8.975	28	-6	0
00071	001	0	0	9.525	8	-1	0
00072	001	0	0	9.514	0	-1	0
00073	001	0	0	9.529	-1	2	0
00074	001	0	0	15.705	746	4	0
00076	001	0	0	0	0	0	0
00077	001	0	0	5.997	-124	-497	0

LEGENDA:

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

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

IdNd	Dir	Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma					
		F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	0	0	0	0	0	0
00001	Y	0	0	0	0	0	0
00001	Z	0	0	0	0	0	0
00002	X	0	0	0	0	0	0
00002	Y	0	0	0	0	0	0
00002	Z	0	0	0	0	0	0
00003	X	0	0	0	0	0	0
00003	Y	0	0	0	0	0	0
00003	Z	0	0	0	0	0	0
00004	X	0	0	0	0	0	0
00004	Y	0	0	0	0	0	0
00004	Z	0	0	0	0	0	0
00005	X	0	0	0	0	0	0
00005	Y	0	0	0	0	0	0
00005	Z	0	0	0	0	0	0
00006	X	0	0	0	0	0	0
00006	Y	0	0	0	0	0	0
00006	Z	0	0	0	0	0	0
00007	X	0	0	0	0	0	0
00007	Y	0	0	0	0	0	0
00007	Z	0	0	0	0	0	0
00008	X	0	0	0	0	0	0
00008	Y	0	0	0	0	0	0
00008	Z	0	0	0	0	0	0
00009	X	0	0	0	0	0	0
00009	Y	0	0	0	0	0	0
00009	Z	0	0	0	0	0	0
00010	X	0	0	0	0	0	0
00010	Y	0	0	0	0	0	0
00010	Z	0	0	0	0	0	0
00011	X	0	0	0	0	0	0
00011	Y	0	0	0	0	0	0
00011	Z	0	0	0	0	0	0
00012	X	0	0	0	0	0	0
00012	Y	0	0	0	0	0	0
00012	Z	0	0	0	0	0	0
00013	X	0	0	0	0	0	0
00013	Y	0	0	0	0	0	0
00013	Z	0	0	0	0	0	0
00014	X	0	0	0	0	0	0
00014	Y	0	0	0	0	0	0
00014	Z	0	0	0	0	0	0
00015	X	0	0	0	0	0	0
00015	Y	0	0	0	0	0	0
00015	Z	0	0	0	0	0	0
00016	X	0	0	0	0	0	0
00016	Y	0	0	0	0	0	0
00016	Z	0	0	0	0	0	0
00017	X	0	0	0	0	0	0
00017	Y	0	0	0	0	0	0
00017	Z	0	0	0	0	0	0
00018	X	0	0	0	0	0	0
00018	Y	0	0	0	0	0	0
00018	Z	0	0	0	0	0	0
00019	X	0	0	0	0	0	0
00019	Y	0	0	0	0	0	0
00019	Z	0	0	0	0	0	0
00020	X	0	0	0	0	0	0
00020	Y	0	0	0	0	0	0
00020	Z	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma

IdNd	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00021	X	0	0	0	0	0	0
00021	Y	0	0	0	0	0	0
00021	Z	0	0	0	0	0	0
00022	X	0	0	0	0	0	0
00022	Y	0	0	0	0	0	0
00022	Z	0	0	0	0	0	0
00023	X	0	0	0	0	0	0
00023	Y	0	0	0	0	0	0
00023	Z	0	0	0	0	0	0
00024	X	0	0	0	0	0	0
00024	Y	0	0	0	0	0	0
00024	Z	0	0	0	0	0	0
00025	X	0	0	0	0	0	0
00025	Y	0	0	0	0	0	0
00025	Z	0	0	0	0	0	0
00026	X	0	0	0	0	0	0
00026	Y	0	0	0	0	0	0
00026	Z	0	0	0	0	0	0
00028	X	0	0	0	0	0	0
00028	Y	0	0	0	0	0	0
00028	Z	0	0	0	0	0	0
00029	X	0	0	0	0	0	0
00029	Y	0	0	0	0	0	0
00029	Z	0	0	0	0	0	0
00030	X	0	0	0	0	0	0
00030	Y	0	0	0	0	0	0
00030	Z	0	0	0	0	0	0
00031	X	0	0	0	0	0	0
00031	Y	0	0	0	0	0	0
00031	Z	0	0	0	0	0	0
00032	X	0	0	0	0	0	0
00032	Y	0	0	0	0	0	0
00032	Z	0	0	0	0	0	0
00033	X	0	0	0	0	0	0
00033	Y	0	0	0	0	0	0
00033	Z	0	0	0	0	0	0
00034	X	0	0	0	0	0	0
00034	Y	0	0	0	0	0	0
00034	Z	0	0	0	0	0	0
00035	X	0	0	0	0	0	0
00035	Y	0	0	0	0	0	0
00035	Z	0	0	0	0	0	0
00036	X	0	0	0	0	0	0
00036	Y	0	0	0	0	0	0
00036	Z	0	0	0	0	0	0
00037	X	0	0	0	0	0	0
00037	Y	0	0	0	0	0	0
00037	Z	0	0	0	0	0	0
00038	X	0	0	0	0	0	0
00038	Y	0	0	0	0	0	0
00038	Z	0	0	0	0	0	0
00039	X	2.787	161	0	0	0	0
00039	Y	101	2.537	0	0	0	0
00039	Z	0	0	0	0	0	0
00040	X	2.832	95	0	0	0	0
00040	Y	119	2.988	0	0	0	0
00040	Z	0	0	0	0	0	0
00041	X	2.876	129	0	0	0	0
00041	Y	208	2.932	0	0	0	0
00041	Z	0	0	0	0	0	0
00042	X	2.729	12	0	0	0	0
00042	Y	163	2.495	0	0	0	0
00042	Z	0	0	0	0	0	0
00043	X	2.634	91	0	0	0	0
00043	Y	166	2.820	0	0	0	0
00043	Z	0	0	0	0	0	0
00044	X	2.644	29	0	0	0	0
00044	Y	124	2.718	0	0	0	0
00044	Z	0	0	0	0	0	0
00045	X	2.607	135	0	0	0	0
00045	Y	11	2.265	0	0	0	0
00045	Z	0	0	0	0	0	0
00046	X	2.574	157	0	0	0	0
00046	Y	49	2.176	0	0	0	0
00046	Z	0	0	0	0	0	0
00047	X	2.550	55	0	0	0	0
00047	Y	19	2.374	0	0	0	0
00047	Z	0	0	0	0	0	0
00048	X	2.279	83	0	0	0	0
00048	Y	138	2.344	0	0	0	0
00048	Z	0	0	0	0	0	0
00049	X	2.334	59	0	0	0	0
00049	Y	136	2.479	0	0	0	0
00049	Z	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma

Id _{Nd}	Dir	F _X	F _Y	F _Z	M _X	M _Y	M _Z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00050	X	2.497	54	0	0	0	0
00050	Y	111	2.738	0	0	0	0
00050	Z	0	0	0	0	0	0
00051	X	2.677	115	0	0	0	0
00051	Y	125	2.776	0	0	0	0
00051	Z	0	0	0	0	0	0
00052	X	2.511	71	0	0	0	0
00052	Y	11	2.567	0	0	0	0
00052	Z	0	0	0	0	0	0
00053	X	2.443	128	0	0	0	0
00053	Y	4	2.595	0	0	0	0
00053	Z	0	0	0	0	0	0
00054	X	2.367	90	0	0	0	0
00054	Y	46	2.500	0	0	0	0
00054	Z	0	0	0	0	0	0
00055	X	2.303	9	0	0	0	0
00055	Y	100	2.383	0	0	0	0
00055	Z	0	0	0	0	0	0
00056	X	2.479	25	0	0	0	0
00056	Y	55	2.883	0	0	0	0
00056	Z	0	0	0	0	0	0
00057	X	2.475	55	0	0	0	0
00057	Y	26	2.627	0	0	0	0
00057	Z	0	0	0	0	0	0
00058	X	2.489	81	0	0	0	0
00058	Y	105	2.363	0	0	0	0
00058	Z	0	0	0	0	0	0
00059	X	2.447	15	0	0	0	0
00059	Y	138	2.367	0	0	0	0
00059	Z	0	0	0	0	0	0
00060	X	2.474	102	0	0	0	0
00060	Y	12	2.726	0	0	0	0
00060	Z	0	0	0	0	0	0
00061	X	2.489	104	0	0	0	0
00061	Y	73	2.955	0	0	0	0
00061	Z	0	0	0	0	0	0
00062	X	2.505	51	0	0	0	0
00062	Y	134	2.213	0	0	0	0
00062	Z	0	0	0	0	0	0
00063	X	2.693	592	222	33	24	0
00063	Y	573	2.506	88	101	33	0
00063	Z	0	0	0	0	0	0
00064	X	2.417	219	23	9	3	0
00064	Y	192	2.197	9	23	9	0
00064	Z	0	0	0	0	0	0
00065	X	2.363	72	1	2	1	0
00065	Y	28	2.215	0	6	2	0
00065	Z	0	0	0	0	0	0
00066	X	2.515	1	0	0	0	0
00066	Y	108	2.206	0	0	0	0
00066	Z	0	0	0	0	0	0
00067	X	3.736	975	716	178	70	0
00067	Y	980	4.836	290	416	180	1
00067	Z	0	0	0	0	0	0
00068	X	2.394	30	0	0	0	0
00068	Y	22	2.268	0	1	0	0
00068	Z	0	0	0	0	0	0
00069	X	2.856	116	0	0	0	0
00069	Y	113	3.070	0	0	0	0
00069	Z	0	0	0	0	0	0
00070	X	2.602	49	0	0	0	0
00070	Y	30	2.760	0	0	0	0
00070	Z	0	0	0	0	0	0
00071	X	2.460	109	0	0	0	0
00071	Y	163	2.287	0	0	0	0
00071	Z	0	0	0	0	0	0
00072	X	2.449	18	0	0	0	0
00072	Y	9	2.296	0	0	0	0
00072	Z	0	0	0	0	0	0
00073	X	2.496	31	0	0	0	0
00073	Y	51	2.264	0	0	0	0
00073	Z	0	0	0	0	0	0
00074	X	3.950	155	0	0	0	0
00074	Y	210	2.560	0	0	0	0
00074	Z	0	0	0	0	0	0
00076	X	0	0	0	0	0	0
00076	Y	0	0	0	0	0	0
00076	Z	0	0	0	0	0	0
00077	X	1.763	329	0	0	0	0
00077	Y	263	460	0	0	0	0
00077	Z	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

Id_{Nd} Identificativo del nodo.
Dir Direzione del sisma.

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma

Id _{Nd}	Dir	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]

F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

F_x, F_y,
F_z, M_x,
M_y, M_z

NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE

Id _{Nd}	Dir	e	Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale					
			F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	+	0	0	0	0	0	-697
00001	X	-	0	0	0	0	0	697
00001	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00001	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00002	X	+	0	0	0	0	0	-697
00002	X	-	0	0	0	0	0	697
00002	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00002	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00003	X	+	0	0	0	0	0	-697
00003	X	-	0	0	0	0	0	697
00003	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00003	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00004	X	+	0	0	0	0	0	-697
00004	X	-	0	0	0	0	0	697
00004	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00004	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00005	X	+	0	0	0	0	0	-697
00005	X	-	0	0	0	0	0	697
00005	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00005	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00006	X	+	0	0	0	0	0	-697
00006	X	-	0	0	0	0	0	697
00006	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00006	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00007	X	+	0	0	0	0	0	-697
00007	X	-	0	0	0	0	0	697
00007	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00007	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00008	X	+	0	0	0	0	0	-697
00008	X	-	0	0	0	0	0	697
00008	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00008	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00009	X	+	0	0	0	0	0	-697
00009	X	-	0	0	0	0	0	697
00009	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00009	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00010	X	+	0	0	0	0	0	-697
00010	X	-	0	0	0	0	0	697
00010	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00010	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00011	X	+	0	0	0	0	0	-697
00011	X	-	0	0	0	0	0	697
00011	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00011	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00012	X	+	0	0	0	0	0	-697
00012	X	-	0	0	0	0	0	697
00012	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00012	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00013	X	+	0	0	0	0	0	-697
00013	X	-	0	0	0	0	0	697
00013	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00013	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00014	X	+	0	0	0	0	0	-697
00014	X	-	0	0	0	0	0	697
00014	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00014	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00015	X	+	0	0	0	0	0	-697
00015	X	-	0	0	0	0	0	697
00015	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00015	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00016	X	+	0	0	0	0	0	-697
00016	X	-	0	0	0	0	0	697
00016	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00016	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00017	X	+	0	0	0	0	0	-697
00017	X	-	0	0	0	0	0	697
00017	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00017	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00018	X	+	0	0	0	0	0	-697
00018	X	-	0	0	0	0	0	697
00018	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00018	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00019	X	+	0	0	0	0	0	-697
00019	X	-	0	0	0	0	0	697
00019	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00019	Y	-	0	0	0	0	0	3.830

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale

Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N·m]
00020	X	+	0	0	0	0	0	-697
00020	X	-	0	0	0	0	0	697
00020	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00020	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00021	X	+	0	0	0	0	0	-697
00021	X	-	0	0	0	0	0	697
00021	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00021	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00022	X	+	0	0	0	0	0	-697
00022	X	-	0	0	0	0	0	697
00022	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00022	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00023	X	+	0	0	0	0	0	-697
00023	X	-	0	0	0	0	0	697
00023	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00023	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00024	X	+	0	0	0	0	0	-697
00024	X	-	0	0	0	0	0	697
00024	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00024	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00025	X	+	0	0	0	0	0	-697
00025	X	-	0	0	0	0	0	697
00025	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00025	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00026	X	+	0	0	0	0	0	-697
00026	X	-	0	0	0	0	0	697
00026	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00026	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00028	X	+	0	0	0	0	0	-697
00028	X	-	0	0	0	0	0	697
00028	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00028	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00029	X	+	0	0	0	0	0	-697
00029	X	-	0	0	0	0	0	697
00029	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00029	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00030	X	+	0	0	0	0	0	-697
00030	X	-	0	0	0	0	0	697
00030	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00030	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00031	X	+	0	0	0	0	0	-697
00031	X	-	0	0	0	0	0	697
00031	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00031	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00032	X	+	0	0	0	0	0	-697
00032	X	-	0	0	0	0	0	697
00032	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00032	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00033	X	+	0	0	0	0	0	-697
00033	X	-	0	0	0	0	0	697
00033	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00033	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00034	X	+	0	0	0	0	0	-697
00034	X	-	0	0	0	0	0	697
00034	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00034	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00035	X	+	0	0	0	0	0	-697
00035	X	-	0	0	0	0	0	697
00035	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00035	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00036	X	+	0	0	0	0	0	-697
00036	X	-	0	0	0	0	0	697
00036	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00036	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00037	X	+	0	0	0	0	0	-697
00037	X	-	0	0	0	0	0	697
00037	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00037	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00038	X	+	0	0	0	0	0	-697
00038	X	-	0	0	0	0	0	697
00038	Y	+	0	0	0	0	0	-3.830
00038	Y	-	0	0	0	0	0	3.830
00039	X	+	0	0	0	0	0	0
00039	X	-	0	0	0	0	0	0
00039	Y	+	0	0	0	0	0	0
00039	Y	-	0	0	0	0	0	0
00040	X	+	0	0	0	0	0	0
00040	X	-	0	0	0	0	0	0
00040	Y	+	0	0	0	0	0	0
00040	Y	-	0	0	0	0	0	0
00041	X	+	0	0	0	0	0	0
00041	X	-	0	0	0	0	0	0
00041	Y	+	0	0	0	0	0	0
00041	Y	-	0	0	0	0	0	0
00042	X	+	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale

Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00042	X	-	0	0	0	0	0	0
00042	Y	+	0	0	0	0	0	0
00042	Y	-	0	0	0	0	0	0
00043	X	+	0	0	0	0	0	0
00043	X	-	0	0	0	0	0	0
00043	Y	+	0	0	0	0	0	0
00043	Y	-	0	0	0	0	0	0
00044	X	+	0	0	0	0	0	0
00044	X	-	0	0	0	0	0	0
00044	Y	+	0	0	0	0	0	0
00044	Y	-	0	0	0	0	0	0
00045	X	+	0	0	0	0	0	0
00045	X	-	0	0	0	0	0	0
00045	Y	+	0	0	0	0	0	0
00045	Y	-	0	0	0	0	0	0
00046	X	+	0	0	0	0	0	0
00046	X	-	0	0	0	0	0	0
00046	Y	+	0	0	0	0	0	0
00046	Y	-	0	0	0	0	0	0
00047	X	+	0	0	0	0	0	0
00047	X	-	0	0	0	0	0	0
00047	Y	+	0	0	0	0	0	0
00047	Y	-	0	0	0	0	0	0
00048	X	+	0	0	0	0	0	0
00048	X	-	0	0	0	0	0	0
00048	Y	+	0	0	0	0	0	0
00048	Y	-	0	0	0	0	0	0
00049	X	+	0	0	0	0	0	0
00049	X	-	0	0	0	0	0	0
00049	Y	+	0	0	0	0	0	0
00049	Y	-	0	0	0	0	0	0
00050	X	+	0	0	0	0	0	0
00050	X	-	0	0	0	0	0	0
00050	Y	+	0	0	0	0	0	0
00050	Y	-	0	0	0	0	0	0
00051	X	+	0	0	0	0	0	0
00051	X	-	0	0	0	0	0	0
00051	Y	+	0	0	0	0	0	0
00051	Y	-	0	0	0	0	0	0
00052	X	+	0	0	0	0	0	0
00052	X	-	0	0	0	0	0	0
00052	Y	+	0	0	0	0	0	0
00052	Y	-	0	0	0	0	0	0
00053	X	+	0	0	0	0	0	0
00053	X	-	0	0	0	0	0	0
00053	Y	+	0	0	0	0	0	0
00053	Y	-	0	0	0	0	0	0
00054	X	+	0	0	0	0	0	0
00054	X	-	0	0	0	0	0	0
00054	Y	+	0	0	0	0	0	0
00054	Y	-	0	0	0	0	0	0
00055	X	+	0	0	0	0	0	0
00055	X	-	0	0	0	0	0	0
00055	Y	+	0	0	0	0	0	0
00055	Y	-	0	0	0	0	0	0
00056	X	+	0	0	0	0	0	0
00056	X	-	0	0	0	0	0	0
00056	Y	+	0	0	0	0	0	0
00056	Y	-	0	0	0	0	0	0
00057	X	+	0	0	0	0	0	0
00057	X	-	0	0	0	0	0	0
00057	Y	+	0	0	0	0	0	0
00057	Y	-	0	0	0	0	0	0
00058	X	+	0	0	0	0	0	0
00058	X	-	0	0	0	0	0	0
00058	Y	+	0	0	0	0	0	0
00058	Y	-	0	0	0	0	0	0
00059	X	+	0	0	0	0	0	0
00059	X	-	0	0	0	0	0	0
00059	Y	+	0	0	0	0	0	0
00059	Y	-	0	0	0	0	0	0
00060	X	+	0	0	0	0	0	0
00060	X	-	0	0	0	0	0	0
00060	Y	+	0	0	0	0	0	0
00060	Y	-	0	0	0	0	0	0
00061	X	+	0	0	0	0	0	0
00061	X	-	0	0	0	0	0	0
00061	Y	+	0	0	0	0	0	0
00061	Y	-	0	0	0	0	0	0
00062	X	+	0	0	0	0	0	0
00062	X	-	0	0	0	0	0	0
00062	Y	+	0	0	0	0	0	0
00062	Y	-	0	0	0	0	0	0
00063	X	+	-229	629	0	0	0	0
00063	X	-	229	-629	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale

Id _{Nd}	Dir	e	F _x	F _y	F _z	M _x	M _y	M _z
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00063	Y	+	-1.257	3.458	0	0	0	0
00063	Y	-	1.257	-3.458	0	0	0	0
00064	X	+	-49	134	0	0	0	0
00064	X	-	49	-134	0	0	0	0
00064	Y	+	-268	738	0	0	0	0
00064	Y	-	268	-738	0	0	0	0
00065	X	+	10	-28	0	0	0	0
00065	X	-	-10	28	0	0	0	0
00065	Y	+	56	-154	0	0	0	0
00065	Y	-	-56	154	0	0	0	0
00066	X	+	0	0	0	0	0	0
00066	X	-	0	0	0	0	0	0
00066	Y	+	0	1	0	0	0	0
00066	Y	-	0	-1	0	0	0	0
00067	X	+	247	-679	0	0	0	0
00067	X	-	-247	679	0	0	0	0
00067	Y	+	1.355	-3.729	0	0	0	-2
00067	Y	-	-1.355	3.729	0	0	0	2
00068	X	+	5	-13	0	0	0	0
00068	X	-	-5	13	0	0	0	0
00068	Y	+	27	-74	0	0	0	0
00068	Y	-	-27	74	0	0	0	0
00069	X	+	0	0	0	0	0	0
00069	X	-	0	0	0	0	0	0
00069	Y	+	0	0	0	0	0	0
00069	Y	-	0	0	0	0	0	0
00070	X	+	0	0	0	0	0	0
00070	X	-	0	0	0	0	0	0
00070	Y	+	0	0	0	0	0	0
00070	Y	-	0	0	0	0	0	0
00071	X	+	0	0	0	0	0	0
00071	X	-	0	0	0	0	0	0
00071	Y	+	0	0	0	0	0	0
00071	Y	-	0	0	0	0	0	0
00072	X	+	0	0	0	0	0	0
00072	X	-	0	0	0	0	0	0
00072	Y	+	0	1	0	0	0	0
00072	Y	-	0	-1	0	0	0	0
00073	X	+	0	1	0	0	0	0
00073	X	-	0	-1	0	0	0	0
00073	Y	+	-2	6	0	0	0	0
00073	Y	-	2	-6	0	0	0	0
00074	X	+	0	0	0	0	0	0
00074	X	-	0	0	0	0	0	0
00074	Y	+	0	0	0	0	0	0
00074	Y	-	0	0	0	0	0	0
00076	X	+	0	0	0	0	0	0
00076	X	-	0	0	0	0	0	0
00076	Y	+	0	0	0	0	0	0
00076	Y	-	0	0	0	0	0	0
00077	X	+	0	0	0	0	0	0
00077	X	-	0	0	0	0	0	0
00077	Y	+	0	0	0	0	0	0
00077	Y	-	0	0	0	0	0	0

LEGENDA:

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

EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche

Dir	V _{T,tot}	V _{T,Pil}	% _{OT,Pil}	V _{T,Set}	% _{OT,Set}	V _{T,atr}	% _{OT,atr}
	[N]	[N]	[%]	[N]	[%]	[N]	[%]
X	0	0	100,0	0	100,0	0	100,0
Y	0	0	100,0	0	100,0	0	100,0

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).

PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA	
a) la configurazione in pianta è compatta ossia la distribuzione di masse e rigidzze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e il	SI

	contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidità 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;	
b)	il rapporto tra i lati del rettangolo circoscritto alla pianta di ogni orizzontamento è inferiore a 4;	SI
c)	ciascun orizzontamento ha una rigidità nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidità degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione;	SI
La struttura è regolare in pianta.		
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA		
d)	tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio;	SI
e)	massa e rigidità 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 rigidità non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidità 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;	SI
La struttura è regolare in altezza.		

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

Travi (CA) - Verifiche pressoflessione retta allo SLU													
Id _{Tr}	%L _{LI}	N _{Ed,s}	M _{Ed,3,s}	N _{Ed,i}	M _{Ed,3,i}	A _{s,s}	A _{s,i}	CS _s	(X/d) _s	CS _i	(X/d) _i	R _f	
	[%]	[N]	[N-m]	[N]	[N-m]	[cm ²]	[cm ²]						
Fondazione													
Travata: Trave 1a-32a													
Trave 1a-32a	0%	0	2.128	0	0	9,86	9,86	96.94[V]	0,08	-	VNR	NO	
	12,5%	0	322	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	25,0%	0	556	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	37,5%	0	0	0	198	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	50,0%	0	0	0	164	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	62,5%	0	191	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	75,0%	0	0	0	409	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	87,5%	0	599	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	100,0%	0	614	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
Fondazione													
Travata: Trave 1a-38a													
Trave 1a-38a	0%	0	2.177	0	0	9,86	9,86	94.76[V]	0,08	-	VNR	NO	
	12,5%	0	368	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	25,0%	0	0	0	364	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	37,5%	0	304	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	50,0%	0	0	0	346	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	62,5%	0	276	0	0	9,86	9,86	NS	0,08	-	VNR	NO	
	75,0%	0	0	0	338	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	87,5%	0	0	0	208	9,86	9,86	-	VNR	NS	0,08	NO	
	100,0%	-1.880	458	-1.880	458	9,86	9,86	NS	0,08	NS	0,08	NO	

LEGENDA:

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

Travi (CA) - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo SLU															
Id _{Tr}	%L _{LI}	+/-	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg	A _{sw}	A _{sw,p}	A _{s,Dg}	R _f
	[%]		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm ²]	[cm ²]	
Fondazione															
Travata: Trave 1a-32a															
Trave 1a-32a	0%	+	10.115	60,23	964.686	609.193	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.193	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	0	-	964.686	609.293	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-3.908	NS	964.686	609.293	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	5.737	NS	964.686	609.336	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.336	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	2.363	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-2.785	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	4.350	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-589	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	87,5%	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	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
		-	-5.676	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	100,0 %	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-7.695	79,19	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
Fondazione											Travata: Trave 1a-38a				
Trave 1a-38a	0%	+	10.301	59,14	964.686	609.201	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.201	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	12,5%	+	0	-	964.686	609.294	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.259	NS	964.686	609.294	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	25,0%	+	1.241	NS	964.686	609.336	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.336	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	37,5%	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.758	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	50,0%	+	1.383	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	62,5%	+	0	-	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	-4.638	NS	964.686	609.337	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
	75,0%	+	1.568	NS	964.686	609.334	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
		-	0	-	964.686	609.334	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO
87,5%	+	0	-	964.686	609.300	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO	
	-	-3.866	NS	964.686	609.300	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO	
100,0 %	+	728	NS	964.686	608.675	0	0	0	0	2,50	0,12566	0,0000	0,0000	NO	
	-	-722	NS	964.686	608.675	0	0	0	0	2,50	0,12566	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_f** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

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

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 _{f,t}	R _f
Fondazione											Travata: Trave 1a-32a			
Trave 1a-32a	0%	156	NS	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00003	2,26	18,03	NO
	25,0%	1	NS	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00000	2,26	18,03	NO
	50,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	75,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	100,0 %	0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
Fondazione											Travata: Trave 1a-38a			
Trave 1a-38a	0%	148	NS	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00003	2,26	18,03	NO
	25,0%	1	NS	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00000	2,26	18,03	NO
	50,0%	0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	NO
	75,0%	3	NS	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00000	2,26	18,03	NO
	100,0 %	719	41,51	224.693	29.845	80.958	2,50	2.114	269.388	171	0,00014	2,26	18,03	NO

LEGENDA:

- Id_{Tr}** Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
- %L_{LI}** Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di verifica, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione (L_{LI}), a partire dall'estremo iniziale.
- T_{Ed}** Momento torcente di progetto.
- CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
- T_{Rcd}** Momento resistente del calcestruzzo.
- T_{Rsd}** Momento resistente delle staffe.
- T_{Rld}** Momento resistente dell'armatura longitudinale.
- Ctg_θ** Cotangente dell'angolo θ utilizzata nella verifica.
- 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 (Fondazione)

Travi (CA) - Verifica composta taglio e torsione SLU

Id _{Tr}	%L _{L1}	T _{Ed}	+/-	V _{Ed,2}	V _{Rcd}	T _{Rcd}	Ctg Θ	CS _{v,T}
	[%]	[N-m]		[N]	[N]	[N-m]		
Fondazione				Travata: Trave 1a-32a				
Trave 1a-32a	0%	156	+ -	10.115 0	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	89,45 VNR
	12,5%	48	+ -	0 -3.908	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	VNR NS
	25,0%	1	+ -	5.737 0	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	NS VNR
	37,5%	0	+ -	2.363 0	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	50,0%	0	+ -	0 -2.785	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	62,5%	0	+ -	4.350 0	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	75,0%	0	+ -	0 -589	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	87,5%	0	+ -	0 -5.676	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	100,0%	0	+ -	0 -7.695	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	Fondazione				Travata: Trave 1a-38a			
Trave 1a-38a	0%	148	+ -	10.301 0	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	88,21 VNR
	12,5%	47	+ -	0 -4.259	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	VNR NS
	25,0%	1	+ -	1.241 0	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	NS VNR
	37,5%	0	+ -	0 -4.758	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	50,0%	0	+ -	1.383 0	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	62,5%	0	+ -	0 -4.638	964.686 964.686	- -	- -	VNR VNR
	75,0%	3	+ -	1.568 0	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	NS VNR
	87,5%	40	+ -	0 -3.866	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	VNR NS
	100,0%	719	+ -	728 -722	964.686 964.686	224.693 224.693	2,50 2,50	NS NS

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.
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 - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)

%LLI	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio								
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo								
	Id _{Cmb}	σ_{cc}	$\sigma_{cd,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ_{at}	$\sigma_{td,amm}$	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	
[%]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				
Fondazione				Travata: Trave 1a-32a													
Trave: Trave 1a-32a	0%	RAR	0,030	14,94	0	1.637	0	NS	SI	RAR	0,379	360,00	0	1.637	0	NS	SI
		QPR	0,030	11,21	0	1.637	0	NS	SI								
	25,0%	RAR	0,008	14,94	0	428	0	NS	SI	RAR	0,099	360,00	0	428	0	NS	SI
		QPR	0,008	11,21	0	428	0	NS	SI								
	50,0%	RAR	0,002	14,94	0	-126	0	NS	SI	RAR	0,029	360,00	0	-126	0	NS	SI
		QPR	0,002	11,21	0	-126	0	NS	SI								
	75,0%	RAR	0,006	14,94	0	-315	0	NS	SI	RAR	0,073	360,00	0	-315	0	NS	SI
		QPR	0,006	11,21	0	-315	0	NS	SI								
	100,0%	RAR	0,009	14,94	0	472	0	NS	SI	RAR	0,109	360,00	0	472	0	NS	SI
		QPR	0,009	11,21	0	472	0	NS	SI								
Fondazione				Travata: Trave 1a-38a													
Trave: Trave 1a-38a	0%	RAR	0,031	14,94	0	1.675	0	NS	SI	RAR	0,387	360,00	0	1.675	0	NS	SI
		QPR	0,031	11,21	0	1.675	0	NS	SI								
	25,0%	RAR	0,005	14,94	0	-280	0	NS	SI	RAR	0,065	360,00	0	-280	0	NS	SI
		QPR	0,005	11,21	0	-280	0	NS	SI								
	50,0%	RAR	0,005	14,94	0	-266	0	NS	SI	RAR	0,062	360,00	0	-266	0	NS	SI
		QPR	0,005	11,21	0	-266	0	NS	SI								
	75,0%	RAR	0,005	14,94	0	-260	0	NS	SI	RAR	0,060	360,00	0	-260	0	NS	SI
		QPR	0,005	11,21	0	-260	0	NS	SI								
	100,0%	RAR	0,000	14,94	0	0	0	-	SI	RAR	0,000	360,00	0	0	0	-	SI
		QPR	0,000	11,21	0	0	0	-	SI								

LEGENDA:

%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.
------------------------	--

Travi - verifiche delle tensioni di esercizio

%LLI T _{prf}	Compressione calcestruzzo								Trazione acciaio							
	Compressione calcestruzzo rinforzo								Trazione acciaio/FRP rinforzo							
	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ _{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
[%]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]			
Rinf.	Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.															
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).															
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.															
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.															
σ_{cd,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.															
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.															
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.															
σ_{td,amm}	Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.															
CS	Coefficiente di Sicurezza (= σ _{cd,amm} /σ _{cc} ; σ _{td,amm} /σ _{at}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100).															
Verificato	[SI] = La verifica è soddisfatta (σ _{cc} ≤ σ _{cd,amm} ; σ _{at} ≤ σ _{td,amm}). [NO] = La verifica NON è soddisfatta (σ _{cc} > σ _{cd,amm} ; σ _{at} > σ _{td,amm}).															

TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)

Travi - verifica allo stato limite di fessurazione

%L _{L1}	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]
Fondazione														Travata: Trave 1a-32a
Trave: Trave 1a-32a														AA= PCA
0%	FRQ	0	1.637	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	1.637	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	0	248	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	248	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	0	428	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	428	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	0	-152	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-152	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	0	-126	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-126	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	0	147	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	147	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	0	-315	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-315	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	0	461	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	461	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	0	472	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	472	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
Fondazione														Travata: Trave 1a-38a
Trave: Trave 1a-38a														AA= PCA
0%	FRQ	0	1.675	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	1.675	0	0,03	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
12,5%	FRQ	0	283	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	283	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
25,0%	FRQ	0	-280	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-280	0	0,01	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
37,5%	FRQ	0	234	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	234	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
50,0%	FRQ	0	-266	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-266	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
62,5%	FRQ	0	212	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	212	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
75,0%	FRQ	0	-260	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-260	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
87,5%	FRQ	0	-160	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	-160	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	
100,0%	FRQ	0	0	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	QPR	0	0	0	0,00	2,13	0 E-01	0	0	0,000	0,300	-	SI	

LEGENDA:

%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.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento, valutata in combinazione Caratteristica (RARA).
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2}	Sollecitazioni di progetto.
σ_{ct,f}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ _t la sezione è soggetta a fessurazione.
σ_t	N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.
ε_{sm}	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].
A_e	Deformazione 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}

PALI - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Fondazione)

Pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU

Id _{PI}	Id _{Nd}	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	N _u	φ _s	n _s	φ _{As,st}
		[N]	[N-m]	[N-m]		[N]	[mm]		[mm]

Pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU

Id _{PI}	Id _{Nd}	N _{Ed} [N]	M _{Ed,X} [N-m]	M _{Ed,Y} [N-m]	CS	N _U [N]	φ _s [mm]	n _s	φ _{As,st} [mm]
PALO33	00014	12.368	1	-2	NS	3.553.027	14	6	8
PALO19	00011	12.383	-2	6	NS	3.553.027	14	6	8
PALO7	00013	11.668	37	-8	NS	3.553.027	14	6	8
PALO9	00034	12.369	1	4	NS	3.553.027	14	6	8
PALO38	00012	28.518	779	-2.142	41.48[V]	3.553.027	14	6	8
PALO20	00038	12.884	-8	-34	NS	3.553.027	14	6	8
PALO8	00003	12.451	0	1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO3	00002	15.725	45	-263	NS	3.553.027	14	6	8
PALO5	00015	10.208	-1.155	4.513	19.42[V]	3.553.027	14	6	8
PALO18	00019	12.474	1	-2	NS	3.553.027	14	6	8
PALO31	00020	12.424	0	-1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO6	00021	16.281	4	287	NS	3.553.027	14	6	8
PALO34	00023	12.435	1	-1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO11	00008	12.442	0	0	NS	3.553.027	14	6	8
PALO1	00009	13.673	-6	-63	NS	3.553.027	14	6	8
PALO24	00010	12.438	1	3	NS	3.553.027	14	6	8
PALO30	00029	12.377	0	-1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO10	00016	12.372	-1	-4	NS	3.553.027	14	6	8
PALO35	00030	12.506	1	-3	NS	3.553.027	14	6	8
PALO17	00028	12.415	1	0	NS	3.553.027	14	6	8
PALO22	00017	16.023	60	240	NS	3.553.027	14	6	8
PALO13	00018	13.585	1	1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO26	00022	12.445	0	-1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO4	00015	10.208	-609	-4.371	20.50[V]	3.553.027	14	6	8
PALO29	00035	12.441	-1	4	NS	3.553.027	14	6	8
PALO16	00036	12.428	3	2	NS	3.553.027	14	6	8
PALO36	00037	13.016	1	-3	NS	3.553.027	14	6	8
PALO12	00024	12.302	1	6	NS	3.553.027	14	6	8
PALO21	00001	7.796	425	1.701	51.30[V]	3.553.027	14	6	8
PALO25	00026	12.403	-1	-3	NS	3.553.027	14	6	8
PALO2	00025	12.916	55	79	NS	3.553.027	14	6	8
PALO15	00006	12.382	11	-1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO32	00007	12.388	-1	3	NS	3.553.027	14	6	8
PALO28	00004	12.384	2	-6	NS	3.553.027	14	6	8
PALO37	00005	3.370	-226	304	NS	3.553.027	14	6	8
PALO27	00031	12.449	0	1	NS	3.553.027	14	6	8
PALO23	00033	11.757	-6	-25	NS	3.553.027	14	6	8
PALO14	00032	12.946	10	26	NS	3.553.027	14	6	8

LEGENDA:

- Id_{PI}** Identificativo del palo.
- Id_{Nd}** Identificativo del nodo in testa al palo.
- 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_U** Sforzo Normale Ultimo per compressione semplice.
- φ_s** Diametro delle barre di acciaio.
- n_s** Numero delle barre di acciaio.
- φ_{As,st}** Diametro delle staffe.
- N_{Ed,r}** Sollecitazioni di progetto.
- M_{Ed,X,r}**
- M_{Ed,Y}**

PALI - VERIFICHE A TAGLIO (Fondazione)

Pali - Verifiche a Taglio

Id _{PI}	Id _{Nd}	V _{Ed} [N]	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		A _{SW} [cm ² /cm]	S _{ASW} [cm]	φ _{As,st} [mm]
				X	Y	X	Y			
				[N]		[N]				
PALO33	00014	3.088	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO19	00011	3.628	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO7	00013	3.497	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO9	00034	3.309	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO38	00012	11.306	39,85	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO20	00038	3.492	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO8	00003	3.228	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO3	00002	3.822	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO5	00015	2.492	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO18	00019	3.749	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO31	00020	3.185	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO6	00021	3.936	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO34	00023	3.054	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO11	00008	3.035	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO1	00009	3.587	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO24	00010	3.309	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO30	00029	3.199	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO10	00016	3.192	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO35	00030	3.058	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO17	00028	3.457	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO22	00017	3.634	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO13	00018	3.582	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO26	00022	3.266	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO4	00015	2.492	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO29	00035	3.195	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO16	00036	3.135	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO36	00037	3.866	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO12	00024	3.186	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8

Pali - Verifiche a Taglio

Id _{PI}	Id _{Nd}	V _{Ed}	CS	V _{Rcd}		V _{Rsd,s}		A _{sw}	S _{Asw}	φ _{As,st}
				X	Y	X	Y			
				[N]	[N]	[N]	[N]			
PALO21	00001	2.299	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO25	00026	3.282	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO2	00025	3.834	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO15	00006	3.185	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO32	00007	3.159	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO28	00004	3.331	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO37	00005	7.905	57,00	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO27	00031	3.042	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO23	00033	3.482	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8
PALO14	00032	3.486	NS	735.666	0	450.597	0	0,09139	11	8

LEGGENDA:

- Id_{PI}** Identificativo del palo.
- Id_{Nd}** Identificativo del nodo in testa al palo.
- V_{Ed}** Massima sollecitazione di taglio composta in funzione di V_{Ed,x}, V_{Ed,y} e dell'asse neutro.
- 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.
- A_{sw}** Area delle staffe per unità di lunghezza.
- S_{Asw}** Passo massimo staffe da normativa.
- φ_{As,st}** Diametro delle staffe.

PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE ALLO SLU

Pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale allo SLU

Id _{PI/Pnt} PI	Id _{Nd,sup}	carichi verticali: compressione					carichi verticali: trazione			carichi orizzontali					
		Q _{Ed,Max,V,c}	Q _{Rd,V,c}	Q _{Rd,V,Pt}	Q _{Rd,V,Lt}	CS _{V,c}	Q _{Ed,Max,V,t}	Q _{Rd,V,t}	CS _{V,t}	Q _{Ed,O}	Q _{Rd,O}	M _{max,O}	T.R.	Z _{c,pls}	CS _O
		[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]		[N]	[N]	[N-m]		[m]	
PALO33	00014	27.254	2.327.945	1.816.233	511.712	85,42	0	1.100.366	-	3.088	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	32,05
PALO19	00011	27.269	2.327.945	1.816.233	511.712	85,37	0	1.100.366	-	3.628	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	27,28
PALO7	00013	26.554	2.327.945	1.816.233	511.712	87,67	0	1.100.366	-	3.497	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	28,30
PALO9	00034	27.255	2.327.945	1.816.233	511.712	85,41	0	1.100.366	-	3.309	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	29,91
PALO38	00012	43.404	2.327.945	1.816.233	511.712	53,63	0	1.100.366	-	11.306	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	8,75
PALO20	00038	27.770	2.327.945	1.816.233	511.712	83,83	0	1.100.366	-	3.492	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	28,34
PALO8	00003	27.337	2.327.945	1.816.233	511.712	85,16	0	1.100.366	-	3.228	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	30,66
PALO3	00002	30.611	2.327.945	1.816.233	511.712	76,05	0	1.100.366	-	3.822	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	25,89
PALO5	00015	25.094	2.327.945	1.816.233	511.712	92,77	0	1.100.366	-	2.492	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	39,71
PALO18	00019	27.360	2.327.945	1.816.233	511.712	85,09	0	1.100.366	-	3.749	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	26,40
PALO31	00020	27.310	2.327.945	1.816.233	511.712	85,24	0	1.100.366	-	3.185	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	31,07
PALO6	00021	31.167	2.327.945	1.816.233	511.712	74,69	0	1.100.366	-	3.936	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	25,14
PALO34	00023	27.321	2.327.945	1.816.233	511.712	85,21	0	1.100.366	-	3.054	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	32,40
PALO11	00008	27.328	2.327.945	1.816.233	511.712	85,19	0	1.100.366	-	3.035	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	32,61
PALO1	00009	28.559	2.327.945	1.816.233	511.712	81,51	0	1.100.366	-	3.587	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	27,59
PALO24	00010	27.324	2.327.945	1.816.233	511.712	85,20	0	1.100.366	-	3.309	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	29,91
PALO30	00029	27.263	2.327.945	1.816.233	511.712	85,39	0	1.100.366	-	3.199	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	30,93
PALO10	00016	27.258	2.327.945	1.816.233	511.712	85,40	0	1.100.366	-	3.192	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	31,00
PALO35	00030	27.392	2.327.945	1.816.233	511.712	84,99	0	1.100.366	-	3.058	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	32,36
PALO17	00028	27.301	2.327.945	1.816.233	511.712	85,27	0	1.100.366	-	3.457	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	28,63
PALO22	00017	30.909	2.327.945	1.816.233	511.712	75,32	0	1.100.366	-	3.634	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	27,23
PALO13	00018	28.471	2.327.945	1.816.233	511.712	81,77	0	1.100.366	-	3.582	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	27,63
PALO26	00022	27.331	2.327.945	1.816.233	511.712	85,18	0	1.100.366	-	3.266	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	30,30
PALO4	00015	25.094	2.327.945	1.816.233	511.712	92,77	0	1.100.366	-	2.492	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	39,71
PALO29	00035	27.327	2.327.945	1.816.233	511.712	85,19	0	1.100.366	-	3.195	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	30,97
PALO16	00036	27.314	2.327.945	1.816.233	511.712	85,23	0	1.100.366	-	3.135	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	31,57
PALO36	00037	27.902	2.327.945	1.816.233	511.712	83,43	0	1.100.366	-	3.866	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	25,60
PALO12	00024	27.188	2.327.945	1.816.233	511.712	85,62	0	1.100.366	-	3.186	98.960	98765	Palo	1,44	31,06

Pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale allo SLU

Id _{PI/Pnt} PI	Id _{Nd,sup}	carichi verticali: compressione					carichi verticali: trazione			carichi orizzontali					
		Q _{Ed,Max,V,c}	Q _{Rd,V,c}	Q _{Rd,V,Pt}	Q _{Rd,V,Lt}	CS _{V,c}	Q _{Ed,Max,V,t}	Q _{Rd,V,t}	CS _{V,t}	Q _{Ed,O}	Q _{Rd,O}	M _{max,O}	T.R.	Z _{c,pls}	CS _O
		[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]		[N]	[N]	[N·m]		[m]	
PALO21	00001	22.682	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	2.299	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	43,04
PALO25	00026	27.289	2.327.945	1.816.233	511.712	85,31	0	1.100.366	-	3.282	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	30,15
PALO2	00025	27.802	2.327.945	1.816.233	511.712	83,73	0	1.100.366	-	3.834	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	25,81
PALO15	00006	27.268	2.327.945	1.816.233	511.712	85,37	0	1.100.366	-	3.185	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	31,07
PALO32	00007	27.274	2.327.945	1.816.233	511.712	85,35	0	1.100.366	-	3.159	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	31,33
PALO28	00004	27.270	2.327.945	1.816.233	511.712	85,37	0	1.100.366	-	3.331	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	29,71
PALO37	00005	19.488	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	7.905	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	12,52
PALO27	00031	27.335	2.327.945	1.816.233	511.712	85,16	0	1.100.366	-	3.042	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	32,53
PALO23	00033	26.643	2.327.945	1.816.233	511.712	87,38	0	1.100.366	-	3.482	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	28,42
PALO14	00032	27.832	2.327.945	1.816.233	511.712	83,64	0	1.100.366	-	3.486	98.960	98765	Lungo Palo	1,44	28,39

LEGENDA:

- Id_{PI/Pnt} PI** Identificativo del palo o del plinto su pali.
- Id_{Nd,sup}** Identificativo del nodo all'estremo superiore del palo o della pilastrata cui il plinto è collegato.
- Q_{Rd,V,Pt}** Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza alla punta.
- Q_{Rd,V,Lt}** Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza laterale.
- Q_{Ed,O}** Carico orizzontale di progetto.
- Q_{Rd,O}** Resistenza di progetto orizzontale.
- M_{max,O}** Momento massimo lungo il palo per carichi orizzontali.
- T.R.** Modalità di rottura per carico limite orizzontale (Palo Corto, Palo Medio, Palo Lungo).
- Z_{c,pls}** Profondità della seconda cerniera plastica.
- CS_O** Coefficiente di sicurezza per azioni orizzontali ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- Q_{Ed,Max,V,c}** Carico verticale di progetto massimo a compressione (c) ed a trazione (t).
- Q_{Ed,Max,V,t}** Carico verticale di progetto massimo a compressione (c) ed a trazione (t).
- Q_{Rd,V,c}/Q_{Rd,V,t}** Resistenza di progetto verticale a compressione (c) ed a trazione (t).
- CS_{V,c}/CS_{V,t}** Coefficiente di sicurezza per azioni verticali a compressione (c) ed a trazione (t). ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE ALLO SLD

Pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale allo SLD

Id _{PI/Pnt} PI	Id _{Nd,sup}	carichi verticali: compressione					carichi verticali: trazione			carichi orizzontali					
		Q _{Ed,Max,V,c}	Q _{Rd,V,c}	Q _{Rd,V,Pt}	Q _{Rd,V,Lt}	CS _{V,c}	Q _{Ed,Max,V,t}	Q _{Rd,V,t}	CS _{V,t}	Q _{Ed,O}	Q _{Rd,O}	M _{max,O}	T.R.	Z _{c,pls}	CS _O
		[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]		[N]	[N]	[N·m]		[m]	
PALO33	00014	20.965	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.193	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	82,95
PALO19	00011	20.977	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.402	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	70,58
PALO7	00013	20.426	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.352	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	73,20
PALO9	00034	20.965	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.278	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	77,43
PALO38	00012	33.732	2.327.945	1.816.233	511.712	69,01	0	1.100.366	-	7.250	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	13,65
PALO20	00038	21.362	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.349	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	73,36
PALO8	00003	21.029	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.247	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	79,36
PALO3	00002	23.547	2.327.945	1.816.233	511.712	98,86	0	1.100.366	-	1.478	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	66,96
PALO5	00015	19.303	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	963	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	NS
PALO18	00019	21.046	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.448	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	68,34
PALO31	00020	21.008	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.231	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,39
PALO6	00021	23.975	2.327.945	1.816.233	511.712	97,10	0	1.100.366	-	1.521	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	65,06
PALO34	00023	21.016	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.210	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	81,79
PALO11	00008	21.022	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.172	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	84,44
PALO1	00009	21.969	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.387	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	71,35
PALO24	00010	21.019	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.279	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	77,37
PALO30	00029	20.972	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.236	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,06
PALO10	00016	20.968	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.232	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,32

Pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale allo SLD

Id _{PI/Pnt} PI	Id _{Nd,sup}	carichi verticali: compressione					carichi verticali: trazione			carichi orizzontali					
		Q _{Ed,Max,V,c}	Q _{Rd,V,c}	Q _{Rd,V,Pt}	Q _{Rd,V,Lt}	CS _{V,c}	Q _{Ed,Max,V,t}	Q _{Rd,V,t}	CS _{V,t}	Q _{Ed,O}	Q _{Rd,O}	M _{max,O}	T.R.	Z _{c,pls}	CS _O
		[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]		[N]	[N]	[N·m]		[m]	
PALO35	00030	21.072	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.291	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	76,65
PALO17	00028	21.001	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.335	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	74,13
PALO22	00017	23.776	2.327.945	1.816.233	511.712	97,91	0	1.100.366	-	1.405	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	70,43
PALO13	00018	21.901	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.384	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	71,50
PALO26	00022	21.024	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.262	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	78,42
PALO4	00015	19.303	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	963	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	NS
PALO29	00035	21.021	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.236	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,06
PALO16	00036	21.011	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.212	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	81,65
PALO36	00037	21.474	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	2.054	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	48,18
PALO12	00024	20.914	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.230	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,46
PALO21	00001	17.448	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	888	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	NS
PALO25	00026	20.992	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.268	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	78,04
PALO2	00025	21.387	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.482	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	66,77
PALO15	00006	20.976	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.231	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,39
PALO32	00007	20.980	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.222	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	80,98
PALO28	00004	20.977	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.286	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	76,95
PALO37	00005	15.097	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	5.682	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	17,42
PALO27	00031	21.027	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.175	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	84,22
PALO23	00033	20.495	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.345	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	73,58
PALO14	00032	21.410	2.327.945	1.816.233	511.712	NS	0	1.100.366	-	1.347	98.960	98765	Palo Lungo	1,44	73,47

LEGENDA:

- Id_{PI/Pnt} PI** Identificativo del palo o del plinto su pali.
- Id_{Nd,sup}** Identificativo del nodo all'estremo superiore del palo o della pilastrata cui il plinto è collegato.
- Q_{Rd,V,Pt}** Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza alla punta.
- Q_{Rd,V,Lt}** Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza laterale.
- Q_{Ed,O}** Carico orizzontale di progetto.
- Q_{Rd,O}** Resistenza di progetto orizzontale.
- M_{max,O}** Momento massimo lungo il palo per carichi orizzontali.
- T.R.** Modalità di rottura per carico limite orizzontale (Palo Corto, Palo Medio, Palo Lungo).
- Z_{c,pls}** Profondità della seconda cerniera plastica.
- CS_O** Coefficiente di sicurezza per azioni orizzontali ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- Q_{Ed,Max,V,c}** Carico verticale di progetto massimo a compressione (c) ed a trazione (t).
- Q_{Ed,Max,V,t}** /
- Q_{Rd,V,c}** / Resistenza di progetto verticale a compressione (c) ed a trazione (t).
- Q_{Rd,V,t}** /
- CS_{V,c}** / Coefficiente di sicurezza per azioni verticali a compressione (c) ed a trazione (t). ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).
- CS_{V,t}** /

ACCELERAZIONI SISMICHE DI COLLASSO PER CARICO LIMITE

Id _{Elm}	Accelerazioni Sismiche di Collasso per Carico Limite	
	PGA _{OI}	PGA _C /PGA _D [%]
Fondazione		
PALO33	43,057	200
PALO19	43,033	200
PALO7	44,192	200
PALO9	43,055	200
PALO38	27,036	200
PALO20	42,257	200
PALO8	42,926	200
PALO3	38,335	200
PALO5	46,763	200
PALO18	42,890	200
PALO31	42,968	200
PALO6	37,651	200
PALO34	42,951	200
PALO11	42,940	200
PALO1	41,089	200
PALO24	42,946	200
PALO30	43,042	200
PALO10	43,050	200

Accelerazioni Sismiche di Collasso per Carico Limite

Id _{Elm}	PGA ₀₁	PGA _C /PGA _D	
		[%]	
PALO35	42,840		200
PALO17	42,982		200
PALO22	37,965		200
PALO13	41,216		200
PALO26	42,935		200
PALO4	46,763		200
PALO29	42,942		200
PALO16	42,962		200
PALO36	42,057		200
PALO12	43,161		200
PALO21	51,735		200
PALO25	43,001		200
PALO2	42,208		200
PALO15	43,034		200
PALO32	43,025		200
PALO28	43,031		200
PALO37	60,215		200
PALO27	42,929		200
PALO23	44,044		200
PALO14	42,162		200

LEGENDA:

- Id_{Elm}** Identificativo dell'elemento strutturale.
- PGA₀₁** 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 $[G_k + \sum_i (\psi_{2,i} \cdot Q_{k,i})]$.
- 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.

INFORMAZIONI GENERALI	pag.	2
MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO	pag.	2
MATERIALI ACCIAIO	pag.	2
TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI	pag.	2
TERRENI	pag.	2
STRATIGRAFIE	pag.	3
SEZIONI ASTE	pag.	3
TIPOLOGIE DI CARICO	pag.	3
SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche	pag.	4
COMBINAZIONI SISMICHE	pag.	4
SERVIZIO(SLE): Caratteristica(RARA)	pag.	5
SERVIZIO(SLE): Frequente	pag.	5
SERVIZIO(SLE): Quasi permanente	pag.	5
DATI GENERALI ANALISI SISMICA	pag.	5
DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORI DI COMPORTAMENTO	pag.	5
.....	pag.	6
PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA	pag.	6
RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE	pag.	6
LIVELLI O PIANI	pag.	8
GEOMETRIA - COPRIFERRI ELEMENTI CA	pag.	9
NODI	pag.	9
TRAVI DI FONDAZIONE	pag.	12
PALI	pag.	12
CARICHI SUI NODI (PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE)	pag.	13
CARICHI SULLE TRAVI	pag.	13
NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	14
NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	15
NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	20
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE	pag.	24
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	24
TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	24
NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER TIPOLOGIE DI CARICO NON SISMICHE	pag.	25
NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA	pag.	26
NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITÀ ACCIDENTALE	pag.	29
EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE	pag.	32
PIANI - VERIFICHE REGOLARITÀ (Elevazione)	pag.	32
TRAVI (CA) - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)	pag.	32
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO SLU (Fondazione)	pag.	33
TRAVI (CA) - VERIFICHE A TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)	pag.	34
TRAVI (CA) - VERIFICA COMPOSTA TAGLIO/TORSIONE ALLO SLU (Fondazione)	pag.	34
TRAVI - VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO (Fondazione)	pag.	35
TRAVI - VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Fondazione)	pag.	36
PALI - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Fondazione)	pag.	36
PALI - VERIFICHE A TAGLIO (Fondazione)	pag.	37
PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE ALLO SLU	pag.	38
PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE ALLO SLD	pag.	39

