

**Comune di Sant'Elpidio a Mare**  
**Provincia di Fermo**

**TABULATI DI CALCOLO**

Tomo 1 di 1

**REV. GEN.2012**

**OGGETTO:** VERBALE SOMMA URGENZA, ART.147 DEL D.P.R.21/12/1999,  
N.554, PROT. N.08264 DELL'08.04.2011:  
VIABILITA' ALL'INTERNO DEL TERRITORIO COMUNALE

**VIA RENE - ZONA AREA 03**

**COMMITTENTE:** Comune di Sant'Elpidio a Mare

Lì, Gennaio 2012

Il Progettista  
(Ing. Giorgio Procaccini)



Il Direttore dei Lavori  
(Ing. Giorgio Procaccini)



## INFORMAZIONI GENERALI

<b>Comune</b>	Comune di Sant'Elpidio a Mare
<b>Provincia</b>	Provincia di Fermo
<b>Oggetto</b>	VERBALE SOMMA URGENZA, ART.147 DEL D.P.R.21/12/1999, N.554, PROT. N.08264 DELL'08.04.2011: VIABILITA' ALL'INTERNO DEL TERRITORIO COMUNALE- VIA RENE - ZONA AREA 03
<b>Parte d'opera</b>	
<b>Normativa di riferimento</b>	D.M. 14/01/2008
<b>Zona sismica</b>	-
<b>Analisi sismica</b>	Dinamica Orizzontale e Verticale

## MATERIALI

Materiali																				
N	Tipo	Descrizione	Sigla	Peso Specifico	Coeff. Dil. Termica	Modulo elastico		Rk	γ	γe	rid Fmk	Cat. Mur.	μ	Tipo Rot. Tag.		n	ft	fc	τ R	N Act
				[N/m³]	[1/°C]	E	G	[N/mm²]						M	F		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
001	CA	Clc C25/30_B450C	C25/30	25 000	0,000010	31 447	12 579	30,00	1,50	-	-	-	-	-	-	15	1,19	3,07	0,34	002
002	AcT	Acciaio B450C	B450C	78 500	0,000010	210 000	80 769	450,00	1,15	-	-	-	-	-	-	1	-	-	-	-
003	CA	Clc C20/25_B450C	C20/25	25 000	0,000010	30 200	12 080	25,00	1,50	-	-	-	-	-	-	15	1,06	2,72	0,31	002

### LEGENDA Materiali

<b>N</b>	Numero identificativo del materiale.
<b>Tipo</b>	Tipologia del materiale: [CA] = Calcestruzzo armato - [AcT] = Acciaio in tondini - [AcP] = Acciaio per profilati - [AcB] = Acciaio per bulloni -[G] = Altri materiali - [M] = Muratura - [MA] = Muratura armata.
<b>Sigla</b>	Sigla del materiale.
<b>Coeff. Dil. Termica</b>	Coefficiente di dilatazione termica.
<b>E</b>	Modulo elastico normale.
<b>G</b>	Modulo elastico tangenziale.
<b>Rk</b>	Resistenza caratteristica del materiale. Il valore riportato è "Rck" per il calcestruzzo, "f <sub>yk</sub> " per l'acciaio/bulloni, "f <sub>mk</sub> " per la muratura ed "f <sub>k</sub> " nel caso di altro materiale.
<b>γ</b>	Coefficiente di sicurezza allo Stato Limite Ultimo del materiale. Il valore riportato è "γ <sub>c</sub> " per il calcestruzzo, "γ <sub>f</sub> " per l'acciaio, "γ <sub>M2</sub> " per i bulloni, "γ <sub>m</sub> " per la muratura e "γ <sub>g</sub> " in caso di altro materiale.
<b>γe</b>	Coefficiente di sicurezza del modello.
<b>ridFmk</b>	Percentuale di riduzione di Rcfmk.
<b>Cat.Mur.</b>	Categoria muratura(p.11.10 DM 14/01/2008).
<b>μ</b>	Coefficiente di attrito.
<b>Tipo Rot. Tag.</b>	Tipo rottura a taglio del materiale: 1=per scorrimento 2 = per fessurazione diagonale 3 = per scorrimento e fessurazione. colonna M: Maschi - colonna F: Fasce.
<b>n</b>	Coefficiente di omogeneizzazione.
<b>ft</b>	Il valore riportato e' la "Resistenza di calcolo a trazione" per il calcestruzzo armato, la "Resistenza caratteristica a trazione" per la muratura, la "Resistenza caratteristica allo snervamento (t compreso tra 40mm e 80mm)" per l'acciaio, la "Resistenza caratteristica a rottura" per i bulloni.
<b>fc</b>	Il valore riportato e' la "Resistenza a rottura per flessione" per il calcestruzzo armato, la "Resistenza caratteristica a compressione orizzontale" per la muratura.
<b>τ R</b>	Il valore riportato e' la "Resistenza tangenziale di calcolo" per il calcestruzzo armato, la "Resistenza caratteristica a taglio in assenza di compressione - f <sub>vk0</sub> " per la muratura.
<b>N Act</b>	Identificativo, nella tabella materiali, dell'acciaio utilizzato.




## TERRENI

Terreni													
N	Descrizione	Tipo	Peso Unità Volume	Angolo di Attrito	Coesione	Ed	Costante di sottofondo			σ t	σ t <sub>SLU</sub>	Coes Eff	
			[N/m³]	[°ssdc]	[N/mm²]	[N/mm²]	X	Y	Z	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	
001	b) Limo argilloso sabbioso	C	19 000	23	0,06	1	20	20	60	-	-	0,00	
002	a) Riporto	C	19 000	17	0,00	5	6	6	18	-	-	0,00	
003	d) Argilla strat. a sabbia	C	20 000	24	0,02	16	15	15	45	-	-	0,01	

### LEGENDA Terreni

<b>N</b>	Numero identificativo del terreno.
<b>Tipo</b>	Categoria di appartenenza del suolo di fondazione secondo la classificazione proposta al punto 3.2.2 del DM 14 gennaio 2008: [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] = Deposit di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Deposit di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m - [S1] = Deposit di terreni caratterizzati da valori di Vs,30 inferiori a 100 m/s (ovvero 10 < cu,30 < 20 kPa), che includono uno strato di almeno 8 m di terreni a grana fina di bassa consistenza, oppure che includono almeno 3 m di torba o di argille altamente organiche - [S2] = Deposit di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensitive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.
<b>Ed</b>	Modulo edometrico.
<b>Costante di sottofondo</b>	Valori della costante di sottofondo del terreno nelle direzioni degli assi del riferimento globale X, Y, e Z.
<b>σ t</b>	Tensione di compressione ammissibile per il terreno.
<b>σ t<sub>SLU</sub></b>	Tensione di compressione consentita per il terreno allo Stato Limite Ultimo.

## SEZIONI ASTE

Sezioni aste																					
N	Tp	Label	Dimensioni										V	Area	A per Taglio		Inerzia				ΔΘ Assi Pr.
			B	H	S.An	L.An	S.Ai0	L.Ai0	S.Ai1	L.Ai1	L.Ai2	L.Ai3			X	Y	X	Torsiona le	Y	XY	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	
001		60x100	60	100	-	-	-	-	-	-	-	-	4	000,00	5 000,00	5 000,00	5 000 000	4 468 320	1 800 000	0	0,00
002		5x5 (fittizio)	5	5	-	-	-	-	-	-	-	-	4	25,00	20,83	20,83	52	88	52	0	0,00
003		Ø60	60	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	827.43	2 544.69	2 544.69	636 173	1 272 345	636 173	0	0.00

### LEGENDA Sezioni aste

Sezioni aste																					
N	Tp	Label	Dimensioni										V	Area	A per Taglio		Inerzia				ΔΘ Assi Pr.
			B	H	S.An	L.An	S.AI0	L.AI0	S.AI1	L.AI1	L.AI2	L.AI3			X	Y	X	Torsionale	Y	XY	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[cm <sup>4</sup> ]	[°ssdc]
N			Numero identificativo della sezione.																		
Tp			Identificativo del tipo di sezione.																		
Label			Identificativo della sezione come indicato nelle carpenterie.																		
B			Base/Diametro/Raggio.																		
H			Altezza/Lato/Altezza di colmo.																		
S.An			Spessore Anima.																		
L.An			Lunghezza Anima.																		
S.AI0			Spessore Ala 0.																		
L.AI0			Lunghezza Ala 0.																		
S.AI1			Spessore Ala 1.																		
L.AI1			Lunghezza Ala 1.																		
L.AI2			Lunghezza Ala 2.																		
L.AI3			Lunghezza Ala 3.																		
V			Nel caso di sezioni poligonali, indica il numero dei vertici della sezione.																		
Area			Area della sezione.																		
X, Y			Coppia di assi baricentrici di tipo ortolevogyro con x in direzione orizzontale.																		
Area per Taglio X, Y			Aree della sezione deformabili a Taglio lungo gli assi x e y.																		
Inerzia: X, Torsionale, Y, XY			Inerzie della sezione rispetto agli assi.																		
ΔΘ Assi Pr.			Rotazione degli assi principali d'inerzia rispetto agli assi x, y, espresse in gradi sessadecimali.																		

## ANALISI CARICHI

Analisi carichi											
N	Tipo Car.	Descrizione del Carico	Condizione di Carico	Peso proprio		Sovraccarico Permanente		Sovraccarico Accidentale		Caric o neve [N/m²]	φ
				Descrizione	PP	Descrizione	SP	Descrizione	SA		
001	S	Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm	Carico Verticale/Autori messa > 30kN	soletta c.a. sp.25cm	6 250	Massicciata sp.30cm + congl.bituminoso sp.10cm	7 890	Traffico stradale	10 000	0	-

### LEGENDA Analisi carichi

N	Numero identificativo dell'analisi di carico.
Tipo Car.	Identificativo del tipo di carico: [S] = Superficiale - [L] = Lineare - [C] = Concentrato.
PP, SP, SA	Valori rispettivamente, del Peso Proprio, del Sovraccarico Permanente, del Sovraccarico Accidentale. Secondo il tipo di carico indicato nella colonna "Tipo Carico" ("S" - "L" - "C"), i valori riportati nelle colonne "PP", "SP" e "SA", devono intendersi espressi in [N/m²] per carichi Superficiali, [N/m] per carichi Lineari, [N] per carichi Concentrati.
φ	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i., è il valore del coefficiente di riduzione delle masse sismiche.

## CONDIZIONI DI CARICO

Condizioni di carico											
N	Condizioni Carico Utente				Tipologia Carico Accidentale						
	Descrizione	AgS	Alt	Descrizione	ψ 0	ψ 1	ψ 2	ψ 0i	ψ 2i		
0001	Carico Permanente	SI	NO	Carico Permanente	1,0	1,0	1,0	1,0	1,0		
0002	Carico Permanente	SI	NO	Permanenti NON Strutturali	1,0	1,0	1,0	1,0	1,0		
0003	Carico Verticale	SI	NO	Autorimessa > 30kN	0,7	0,5	0,3	0,3	0,3		
0004	Spinta Terreno (statica)	SI	NO	Spinta Terreno (statica)	1,0	1,0	1,0	1,0	1,0		
0005	Spinta Terreno (sisma)	SI	NO	Spinta Terreno (sisma)	0,0	0,0	0,0	1,0	1,0		

### LEGENDA Condizioni di carico

N	Numero identificativo della condizione di carico.
AgS	Indica se la condizione di carico considerata è Agente con il Sisma.
Alt	Indica se la condizione di carico è Alternata (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.
ψ 0	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (Carichi rari).
ψ 1	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (Carichi frequenti).
ψ 2	Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (Carichi frequenti e quasi permanenti).
ψ 0i	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i. è il coefficiente riduttivo dei carichi allo SLD.
ψ 2i	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i. è il coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU.

## SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI QUASI PERMANENTE - COEFFICIENTI

SLE: Combinazione di azioni Quasi permanente - Coefficienti					
COMB.	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Carico Permanente/Permanent i NON Strutturali	CC 03 Carico Verticale/Autori messa > 30kN	CC 04 Spinta Terreno (statica)	CC 05 Spinta Terreno (sisma)
01	1,00	1,00	0,30	1,00	0,00

### LEGENDA SLE: Combinazione di azioni Quasi permanente - Coefficienti

COMB.	Numero identificativo della Combinazione di Carico.
CC	Condizione di carico considerata.
	CC 01= Carico Permanente
	CC 02= Carico Permanente/Permanenti NON Strutturali
	CC 03= Carico Verticale/Autoriimessa > 30kN
	CC 04= Spinta Terreno (statica)
	CC 05= Spinta Terreno (sisma)

## SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI FREQUENTE - COEFFICIENTI

SLE: Combinazione di azioni Frequente - Coefficienti

COMB.	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Carico Permanente/Permanent i NON Strutturali	CC 03 Carico Verticale/Autorimessa > 30kN	CC 04 Spinta Terreno (statica)	CC 05 Spinta Terreno (sisma)
01	1,00	1,00	0,50	1,00	0,00
02	1,00	1,00	0,30	1,00	0,00

#### LEGENDA SLE: Combinazione di azioni Frequente - Coefficienti

**COMB.** Numero identificativo della Combinazione di Carico.  
**CC** Condizione di carico considerata.  
 CC 01= Carico Permanente  
 CC 02= Carico Permanente/Permanent NON Strutturali  
 CC 03= Carico Verticale/Autorimessa > 30kN  
 CC 04= Spinta Terreno (statica)  
 CC 05= Spinta Terreno (sisma)

#### SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI RARA - COEFFICIENTI

SLE: Combinazione di azioni Rara - Coefficienti					
COMB.	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Carico Permanente/Permanent i NON Strutturali	CC 03 Carico Verticale/Autorimessa > 30kN	CC 04 Spinta Terreno (statica)	CC 05 Spinta Terreno (sisma)
01	1,00	1,00	1,00	1,00	0,00
02	1,00	1,00	0,70	1,00	0,00

#### LEGENDA SLE: Combinazione di azioni Rara - Coefficienti

**COMB.** Numero identificativo della Combinazione di Carico.  
**CC** Condizione di carico considerata.  
 CC 01= Carico Permanente  
 CC 02= Carico Permanente/Permanent NON Strutturali  
 CC 03= Carico Verticale/Autorimessa > 30kN  
 CC 04= Spinta Terreno (statica)  
 CC 05= Spinta Terreno (sisma)

#### SLU: COMBINAZIONI DI CARICO IN ASSENZA DI SISMA - COEFFICIENTI

SLU: Combinazioni di carico in assenza di sisma - Coefficienti					
COMB.	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Carico Permanente/Permanent i NON Strutturali	CC 03 Carico Verticale/Autorimessa > 30kN	CC 04 Spinta Terreno (statica)	CC 05 Spinta Terreno (sisma)
01	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,00	1,50	0,00
03	1,00	1,00	1,50	0,00	0,00
04	1,00	1,00	1,50	1,50	0,00
05	1,00	1,00	1,05	0,00	0,00
06	1,00	1,00	1,05	1,50	0,00
07	1,30	1,30	0,00	0,00	0,00
08	1,30	1,30	0,00	1,50	0,00
09	1,30	1,30	1,50	0,00	0,00
10	1,30	1,30	1,50	1,50	0,00
11	1,30	1,30	1,05	0,00	0,00
12	1,30	1,30	1,05	1,50	0,00

#### LEGENDA SLU: Combinazioni di carico in assenza di sisma - Coefficienti

**COMB.** Numero identificativo della Combinazione di Carico.  
**CC** Condizione di carico considerata.  
 CC 01= Carico Permanente  
 CC 02= Carico Permanente/Permanent NON Strutturali  
 CC 03= Carico Verticale/Autorimessa > 30kN  
 CC 04= Spinta Terreno (statica)  
 CC 05= Spinta Terreno (sisma)

#### SLU: COMBINAZIONI DI CARICO IN PRESENZA DI SISMA - COEFFICIENTI

SLU: Combinazioni di carico in presenza di sisma - Coefficienti					
COMB.	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Carico Permanente/Permanent i NON Strutturali	CC 03 Carico Verticale/Autorimessa > 30kN	CC 04 Spinta Terreno (statica)	CC 05 Spinta Terreno (sisma)
01	1,00	1,00	0,30	1,00	1,00

#### LEGENDA SLU: Combinazioni di carico in presenza di sisma - Coefficienti

**COMB.** Numero identificativo della Combinazione di Carico.  
**CC** Condizione di carico considerata.  
 CC 01= Carico Permanente  
 CC 02= Carico Permanente/Permanent NON Strutturali  
 CC 03= Carico Verticale/Autorimessa > 30kN  
 CC 04= Spinta Terreno (statica)  
 CC 05= Spinta Terreno (sisma)

**D.M. 14-01-2008**

Alle combinazioni riportate nella precedente tabella è stato aggiunto l'effetto del sisma secondo la formula (3.2.16) riportata al punto 3.2.4 del D.M. 14-01-2008. L'azione sismica è stata considerata come caratterizzata da tre componenti traslazionali lungo i tre assi globali X, Y e Z; la risposta della struttura è stata calcolata separatamente per i tre effetti e quindi combinata secondo la seguente espressione simbolica:

$$\alpha = \alpha_i + 0.3 * \alpha_{ii} + 0.3 * \alpha_{iii}$$

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

(con  $\alpha'_p$  sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e  $\alpha$  sollecitazione dovuta al sisma; in particolare  $\alpha_{ix}$ ,  $\alpha_{iy}$ ,  $\alpha_{iz}$ ,  $\alpha_{ex}$ ,  $\alpha_{ey}$  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)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **2)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **3)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **4)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **5)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **6)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **7)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **8)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **9)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (-\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **10)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (-\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **11)**  $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (-\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **12)**  $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **13)**  $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **14)**  $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **15)**  $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **16)**  $\alpha'_p + (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **17)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **18)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **19)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **20)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **21)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **22)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **23)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **24)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **25)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **26)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **27)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **28)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **29)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **30)**  $\alpha'_p + (\alpha_y - \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$ ; **31)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **32)**  $\alpha'_p + (\alpha_y + \alpha_{ey}) - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_z)$ ; **33)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **34)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **35)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **36)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **37)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **38)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **39)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **40)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **41)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **42)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **43)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **44)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y + \alpha_{ey})$ ; **45)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **46)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **47)**  $\alpha'_p + \alpha_z + 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ ; **48)**  $\alpha'_p + \alpha_z - 0.3 * (\alpha_x - \alpha_{ex}) - 0.3 * (\alpha_y - \alpha_{ey})$ .

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.

## DATI GENERALI ANALISI SISMICA

													Dati generali analisi sismica			
Ang	NV	CD	MP	S	Mcm	PAc	EcA	IrT	TP	RP	RH	CVE	Fattori di Riduzione degli Spettri			
													SoX (q)	SoY (q)	SLU Sv	SLD Sov
[ssdc]																
0	15	B	ca	T	XY	A	S	N	C	NO	SI	5	3,15	3,15	1,50	1,00

Stato Limite	Tr	Ag/g	Amplif. Stratigrafica		F0	T <sup>c</sup>	Tb	Tc	Td
			Ss	Cc					
	[anni]	[adim]	[adim]	[adim]	[adim]	[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	30	0,0490	1,500	1,605	2,413	0,280	0,150	0,449	1,796
SLD	50	0,0624	1,500	1,590	2,491	0,288	0,153	0,458	1,849
SLV	475	0,1826	1,430	1,551	2,468	0,310	0,160	0,481	2,330
SLC	975	0,2380	1,341	1,535	2,516	0,320	0,164	0,491	2,552

Classe Edificio	Vita Nominale	Periodo di Riferimento	Latitudine	Longitudine	Altitudine	Amplificazione Topografica	
						Categ Topog	Coef Ampl Topog
	[anni]	[anni]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
2	50	50	43° 13' 13.02"	13° 43' 12.28"	60	T1	1,00

## LEGENDA Dati generali analisi sismica

<b>Ang</b>	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.
<b>NV</b>	Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
<b>CD</b>	Classe di duttilita': [A] = Alta - [B] = Bassa.
<b>MP</b>	Tipo di materiale prevalente nella struttura: [ca] = calcestruzzo armato - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
<b>S</b>	Tipologia della struttura: Cemento armato: [T] = Telaio - [P] = Pareti - [TP] = Mista telaio-pareti - [2P] = Due pareti per direzione non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso; Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano; Acciaio: [T] = Telaio - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo invertito - [TT] = telaio con tamponature.
<b>Mcm</b>	Struttura con telai multicampata: [N]=Nessuna direzione - [X]=Solo in direzione X - [Y]=Solo in direzione Y - [XY]=Sia in direzione X che Y.
<b>PAC</b>	Presenza nella struttura di pareti accoppiate: [P] = presenti - [A] = Assenti
<b>Eca</b>	Eccentricita' accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
<b>IrT</b>	Irregolarita' tamponature in pianta: [S] = Tamponature irregolari in pianta - [N] = Tamponature regolari in pianta.
<b>TP</b>	Tipo terreno prevalente, categoria di suolo di fondazione come definito al punto 3.2.2 del DM 14 gennaio 2008 'Nuove Norme tecniche per le costruzioni: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositati di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositati di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m.
<b>RP</b>	Regolarita' in pianta: [S] = Struttura regolare - [N] = Struttura non regolare.

Classe Edificio	Vita Nominale	Periodo di Riferimento	Latitudine	Longitudine	Altitudine	Amplificazione Topografica	
						Categ Topog	Coef Ampl Topog
	[anni]	[anni]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
<b>RH</b>	Regolarità in altezza: [S]= Struttura regolare - [N]=Struttura non regolare.						
<b>CVE</b>	Coefficiente viscoso equivalente.						
<b>Classe Edificio</b>	Classe dell'edificio.						
<b>SoX (q)</b>	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma orizzontale in direzione X (Fattore di struttura).						
<b>SoY (q)</b>	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma orizzontale in direzione Y (Fattore di struttura).						
<b>SLU Sv</b>	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma verticale.						
<b>SLD Sov</b>	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLD per sisma orizzontale e verticale.						
<b>Categ Topog</b>	Categoria topografica. (Vedi NOTE)						
<b>Coef Ampl Topog</b>	Coefficiente di amplificazione topografica.						
<b>Tr</b>	Periodo di ritorno dell'azione sismica.						
<b>Ag/g</b>	Coefficiente di accelerazione al suolo.						
<b>Ss</b>	Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO / SLD / SLV / SLC.						
<b>Cc</b>	Coefficienti di Amplificazione di Tc allo SLO / SLD / SLV / SLC.						
<b>F0</b>	Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.						
<b>T*c</b>	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.						
<b>Tb</b>	Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.						
<b>Tc</b>	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.						
<b>Td</b>	Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.						
<b>Latitudine</b>	Latitudine geografica del sito.						
<b>Longitudine</b>	Longitudine geografica del sito.						
<b>Altitudine</b>	Altitudine geografica del sito.						

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 sisma	M.S	M.SLU	M.Ecc.SLU	M.SLD	M.Ecc.SLD	P.T.M.Ecc	R.SLU
	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[%]	[N]
X	136 938	115 214	115 139	115 214	115 139	99,9	275 970
Y	136 938	115 214	115 083	115 214	115 083	99,9	277 798
Z	136 938	115 214	114 718	115 214	114 718	99,6	165 655

LEGENDA Principali elementi analisi sismica

<b>Dir sisma</b>	Direzione del sisma: [X] = Sisma in direzione X - [Y] = Sisma in direzione Y - [Z] = Sisma in direzione Z.
<b>M.S</b>	Massa complessiva della struttura.
<b>M.SLU</b>	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
<b>M.Ecc.SLU</b>	Massa Eccitata dal sisma allo S.L. Ultimo.
<b>M.SLD</b>	Massa eccitabile della struttura allo S.L. di Danno, nelle direzioni X, Y, Z.
<b>M.Ecc.SLD</b>	Massa Eccitata dal sisma allo S.L. di Danno.
<b>P.T.M.Ecc</b>	Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.
<b>R.SLU</b>	Reazioni Totali (S.L. Ultimo).

RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE

Modi di vibrazione considerati: n.15

Spettro	Periodo	As.O	As.V	C.Part	C.Mod	P.M.M	M.Ec
	[s]	[m/s²]	[m/s²]			[%]	[N·s²/m]
<b>Modo Vibrazione n. 1</b>							
SLU-X	0,048	2,395	0,000	-338,7457	-0,0196	99,6	114 749
SLU-Y	0,048	2,395	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,048	0,000	1,671	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,048	1,347	0,000	-338,7457	-0,0196	99,6	114 749
SLD-Y	0,048	1,347	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,048	0,000	0,500	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,682	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,682	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,484	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 2</b>							
SLU-X	0,043	2,411	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,043	2,411	0,000	243,4898	0,0115	51,5	59 287
SLU-Z	0,043	0,000	1,610	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,043	1,305	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,043	1,305	0,000	243,4898	0,0115	51,5	59 287
SLD-Z	0,043	0,000	0,472	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,574	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,574	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,345	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 3</b>							
SLU-X	0,030	2,456	0,000	0,0022	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,030	2,456	0,000	0,0001	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,030	0,000	1,438	236,9582	0,0055	48,7	56 149
SLD-X	0,030	1,190	0,000	0,0022	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,030	1,190	0,000	0,0001	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,030	0,000	0,393	236,9582	0,0055	48,7	56 149
Elast-X	-	3,272	0,000	-	-	-	-

Spettro	Periodo	As.O	As.V	C.Part	C.Mod	P.M.M	M.Ec
	[s]	[m/s <sup>2</sup> ]	[m/s <sup>2</sup> ]			[%]	[N·s <sup>2</sup> /m]
Elast-Y	-	3,272	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,954	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 4</b>							
SLU-X	0,026	2,471	0,000	0,0013	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,026	2,471	0,000	0,0001	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,026	0,000	1,380	-216,3604	-0,0037	40,6	46 812
SLD-X	0,026	1,150	0,000	0,0013	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,026	1,150	0,000	0,0001	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,026	0,000	0,366	-216,3604	-0,0037	40,6	46 812
Elast-X	-	3,169	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,169	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,821	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 5</b>							
SLU-X	0,037	2,433	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,037	2,433	0,000	184,6637	0,0064	29,6	34 101
SLU-Z	0,037	0,000	1,526	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,037	1,249	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,037	1,249	0,000	-184,6637	-0,0064	29,6	34 101
SLD-Z	0,037	0,000	0,434	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,427	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,427	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,154	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 6</b>							
SLU-X	0,041	2,420	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,041	2,420	0,000	-99,5071	-0,0042	8,6	9 902
SLU-Z	0,041	0,000	1,577	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,041	1,283	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,041	1,283	0,000	-99,5071	-0,0042	8,6	9 902
SLD-Z	0,041	0,000	0,457	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,517	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,517	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,271	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 7</b>							
SLU-X	0,038	2,430	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,038	2,430	0,000	95,8794	0,0034	8,0	9 193
SLU-Z	0,038	0,000	1,536	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,038	1,256	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,038	1,256	0,000	-95,8794	-0,0034	8,0	9 193
SLD-Z	0,038	0,000	0,438	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,444	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,176	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 8</b>							
SLU-X	0,023	2,482	0,000	0,0060	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,023	2,482	0,000	0,0013	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,023	0,000	1,335	-67,1442	-0,0009	3,9	4 508
SLD-X	0,023	1,121	0,000	-0,0060	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,023	1,121	0,000	-0,0013	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,023	0,000	0,345	67,1442	0,0009	3,9	4 508
Elast-X	-	3,091	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,091	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,720	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 9</b>							
SLU-X	0,025	2,475	0,000	-0,0067	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,025	2,475	0,000	-0,0006	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,025	0,000	1,365	50,1281	0,0008	2,2	2 513
SLD-X	0,025	1,141	0,000	-0,0067	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,025	1,141	0,000	-0,0006	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,025	0,000	0,359	50,1281	0,0008	2,2	2 513
Elast-X	-	3,144	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,144	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,789	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 10</b>							
SLU-X	0,029	2,460	0,000	0,0056	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,029	2,460	0,000	0,0002	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,029	0,000	1,420	50,0323	0,0011	2,2	2 503
SLD-X	0,029	1,178	0,000	0,0056	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,029	1,178	0,000	0,0002	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,029	0,000	0,385	50,0323	0,0011	2,2	2 503
Elast-X	-	3,241	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,241	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,914	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 11</b>							
SLU-X	0,034	2,442	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,034	2,442	0,000	-47,6103	-0,0014	2,0	2 267
SLU-Z	0,034	0,000	1,492	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,034	1,226	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,034	1,226	0,000	-47,6103	-0,0014	2,0	2 267
SLD-Z	0,034	0,000	0,418	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,367	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,367	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,077	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 12</b>							
SLU-X	0,026	2,470	0,000	-0,0092	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,026	2,470	0,000	-0,0006	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,026	0,000	1,381	-39,1876	-0,0007	1,3	1 536
SLD-X	0,026	1,152	0,000	-0,0092	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,026	1,152	0,000	-0,0006	0,0000	0,0	0

Spettro	Periodo	As.O	As.V	C.Part	C.Mod	P.M.M	M.Ec
	[s]	[m/s <sup>2</sup> ]	[m/s <sup>2</sup> ]			[%]	[N·s <sup>2</sup> /m]
SLD-Z	0,026	0,000	0,367	-39,1876	-0,0007	1,3	1 536
Elast-X	-	3,173	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,173	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,825	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 13</b>							
SLU-X	0,019	2,495	0,000	0,0157	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,019	2,495	0,000	-0,0037	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,019	0,000	1,285	-26,4102	-0,0002	0,6	697
SLD-X	0,019	1,087	0,000	0,0157	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,019	1,087	0,000	-0,0037	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,019	0,000	0,322	-26,4102	-0,0002	0,6	697
Elast-X	-	3,003	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,003	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,606	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 14</b>							
SLU-X	0,026	2,471	0,000	-19,7598	-0,0003	0,3	390
SLU-Y	0,026	2,471	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,026	0,000	1,378	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,026	1,150	0,000	-19,7598	-0,0003	0,3	390
SLD-Y	0,026	1,150	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,026	0,000	0,365	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,167	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,167	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,819	-	-	-	-
<b>Modo Vibrazione n. 15</b>							
SLU-X	0,043	2,414	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,043	2,414	0,000	-18,2582	-0,0008	0,3	333
SLU-Z	0,043	0,000	1,600	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,043	1,299	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,043	1,299	0,000	-18,2582	-0,0008	0,3	333
SLD-Z	0,043	0,000	0,468	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,557	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,557	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,323	-	-	-	-

## LEGENDA Modi di vibrazione

<b>Spettro</b>	Spettro di risposta considerato.
<b>Periodo</b>	Periodo del Modo di vibrazione.
<b>As.O</b>	Valore dell'Accelerazione Spettrale Orizzontale, riferita al corrispondente periodo.
<b>As.V</b>	Valore dell'Accelerazione Spettrale Verticale, riferita al corrispondente periodo.
<b>C.Part</b>	Coefficiente di partecipazione del Modo di Vibrazione.
<b>C.Mod</b>	Coefficiente modale del modo di vibrazione.
<b>P.M.M</b>	Percentuale di mobilitazione delle masse nel modo di vibrazione.
<b>M.Ec</b>	Massa Eccitata nel modo di vibrazione.
<b>SLU-X</b>	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione X.
<b>SLU-Y</b>	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Y.
<b>SLU-Z</b>	Spettro di progetto allo S.L. Ultimo per sisma in direzione Z.
<b>SLD-X</b>	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione X.
<b>SLD-Y</b>	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Y.
<b>SLD-Z</b>	Spettro di progetto allo S.L. di Danno per sisma in direzione Z.
<b>Elast-X</b>	Spettro Elastico per sisma in direzione X.
<b>Elast-Y</b>	Spettro Elastico per sisma in direzione Y.
<b>Elast-Z</b>	Spettro Elastico per sisma in direzione Z.

## LIVELLI O PIANI

Livelli o piani																Livelli o piani	
N	Descrizione	Z	Altezza	QuotaE I	Rigid o	Riduz · Tamp	Massa del piano			CoordG.S		CoordG.SLU		CoordG.SLD		CrdRgd.SLU	
							S	SLU	SLD	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y
		[m]	[m]	[m]			[N·s <sup>2</sup> /m]	[N·s <sup>2</sup> /m]	[N·s <sup>2</sup> /m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	0,05	0,05	SI	NO	100	73	73	23,33	-2,03	23,40	-2,04	23,40	-2,04	23,40	-2,04
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	136 841	115 140	115 140	25,20	-2,03	24,91	-2,03	24,91	-2,03	0,00	0,00

## LEGENDA Livelli o piani

<b>N</b>	Numero identificativo del livello o piano.
<b>Z</b>	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
<b>Altezza</b>	Altezza del livello o piano.
<b>QuotaEI</b>	Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
<b>Rigido</b>	Indica se il piano è considerato rigido nel calcolo: [S] = Piano Rigido - [N] = Piano non Rigido.
<b>Riduz.Tamp</b>	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo il § 7.2.3 del D.M. 14/01/2008, indica i piani che presentano significativa riduzione dei tamponamenti. [S] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [N] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
<b>Massa del Piano / S</b>	Massa del piano valutata in condizioni statiche.
<b>Massa del Piano / SLU</b>	Massa del piano valutata per SLU.
<b>Massa del Piano / SLD</b>	Massa del piano valutata per SLD.
<b>CoordG.S</b>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
<b>CoordG.SLU</b>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
<b>CoordG.SLD</b>	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
<b>CrdRgd.SLU</b>	Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

## NODI



Nodi																Nodi	
N	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi							Calc
				Tipo	RSx	RSy	RSz	Rθ x	Rθ y	Rθ z	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	Fon d.
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N·m/rad]	[N·m/rad]	[N·m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00001	13,33	-2,03	0,00	Palo	488 696	488 696	900 601	1,5567 E+08	1,5567 E+08	-	-	-	-	-	-	-	NO





Vincolo Esterno																	Cedimenti Impressi						Nodi Calc
N	X	Y	Z	Tipo	RSx	RSy	RSz	Rθ x	Rθ y	Rθ z	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	Fond.						
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]							
N																							
Numero identificativo del nodo.																							
X, Y, Z																							
Coordinate del nodo rispetto al riferimento globale X, Y, Z.																							
Tipo																							
Descrizione del tipo di vincolo esterno presente sul nodo.																							
RSx, RSy, RSz, Rθ x, Rθ y, Rθ z																							
Valori di rigidezza del vincolo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di rigidezza alla traslazione lungo gli assi X, Y e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rigidezza alla rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.																							
Sx, Sy, Sz, θ x, θ y, θ z																							
Valori di spostamenti/rotazioni del nodo riferiti agli assi globali: le prime tre colonne indicano i valori di spostamento lungo gli assi X, Y, e Z, mentre le seconde tre colonne forniscono i valori di rotazione intorno agli assi X, Y, e Z.																							
Calc. Fond.																							
Indica se questo nodo è incluso nel calcolo della fondazione.																							


## TRAVI DI FONDAZIONE

Travi di fondazione																	Calc. Fond.
N	LLI	NS	Tipo	Label	Rot	Iniziali	Finali	Zoppa	Mtr	Terreno	Aggr. Amb.	Nodo Iniziale	Nodo Finale	Lung. Totale	Quota LLI.i		
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]		
<b>Fondazione</b>					<b>Travata: Trave3b-1-42b</b>												
Trave 3b-1	20,27	001		60x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	001	PCA	0039	0040	20,30	-0,50		NO
Trave 1-42b	20,28	001		60x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	001	PCA	0040	0041	20,30	-0,50		NO

### LEGENDA Travi di fondazione

<b>N</b>	Identificativo della trave.
<b>LLI</b>	Lunghezza libera d'Inflessione.
<b>Sezione/NS</b>	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
<b>Sezione/Tipo</b>	Identificativo del tipo di sezione: [R] = Rettangolare - [Rc] = Rettangolare Cava - [Ø] = Circolare - [Øc] = Circolare Cava - [P] = Poligonale - [Pc] = Poligonale Cava - [C] = "c" - [H] = "h" - [L] = "l" - [Γ] = "l" rovescia - [N] = "n" - [T] = "t" - [⊥] = "t" rovescia - [⊥] = "t" ruotata - [I] = doppia "t" - [U] = "u" - [Π] = "u" rovescia - [Z] = "z" - [Λ] = di colmo o a "V" rovescia - [G] = Generica..
<b>Sezione/Label</b>	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
<b>Sezione/Rot</b>	Angolo di rotazione della sezione.
<b>Iniziali, Finali</b>	Identificativo delle condizioni di vincolo agli estremi iniziale e finale della trave, costituito da sei caratteri. I primi tre, sono relativi alla traslazione rispettivamente lungo gli Assi 1, 2 e 3, mentre i secondi tre sono relativi rispettivamente alla rotazione intorno agli Assi 1, 2 e 3. Il carattere " S " o " N " indica se il vincolo allo spostamento/rotazione è Presente o Assente.
<b>Zoppa</b>	[SI] Per la trave di fondazione "zoppa" non viene incrementata la superficie di contatto con il terreno, come di norma avviene in presenza di "magrone" aggettante.
<b>Mtr</b>	Identificativo del materiale costituente la sezione, nella relativa tabella.
<b>Terreno</b>	Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
<b>Aggr. Amb.</b>	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
<b>Nodo Iniziale</b>	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
<b>Nodo Finale</b>	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
<b>Lungh. Totale</b>	Distanza tra il nodo iniziale e finale.
<b>Quota LLI.i</b>	Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
<b>Calc. Fond.</b>	Indica se questo oggetto è incluso nel calcolo della fondazione.

## PILASTRI E PILASTRI-PARETE

Pilastri e pilastri-parete																	Calc. Fond.
N	L	LLI	NS	Tipo	Label	Rot	Inferiori	Superiori	Prt	Mtr	Aggr. Amb.	Nodo Inf.	Nodo Sup.	Lung. Totale	Quota LLI.i	Quota LLI.s	
		[m]				[°ssdc]								[m]	[m]	[m]	
001	01	0,20	002		5x5 (fittizio)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-	001	PCA	0040	0042	0,20	0,00	0,20	NO

### LEGENDA Pilastri e pilastri-parete

<b>N</b>	Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
<b>L</b>	Identificativo del livello, nella relativa tabella.
<b>LLI</b>	Lunghezza libera d'Inflessione.
<b>Sezione/NS</b>	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
<b>Sezione/Tipo</b>	Identificativo del tipo di sezione.
<b>Sezione/Label</b>	Identificativo della sezione, come riportato nelle carpenterie.
<b>Sezione/Rot</b>	Angolo di rotazione della sezione.
<b>Inferiori, Superiori</b>	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>Prt</b>	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i., indica se il pilastro è classificabile come "Parete": [S] = Pilastro-Parete - [N] = Pilastro.
<b>Mtr</b>	Identificativo del materiale costituente la sezione, nella relativa tabella.
<b>Aggr. Amb.</b>	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
<b>Nodo Inferiore</b>	Identificativo del nodo inferiore, nella relativa tabella.
<b>Nodo Superiore</b>	Identificativo del nodo superiore, nella relativa tabella.
<b>Lungh. Totale</b>	Distanza tra il nodo inferiore e superiore.
<b>Quota LLI.i</b>	Quota dell'estremo inferiore del tratto di pilastro libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
<b>Quota LLI.s</b>	Quota dell'estremo superiore del tratto di pilastro libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
<b>Calc. Fond.</b>	Indica se questo pilastro è incluso nel calcolo della fondazione.

## PALI

Palo	Nodo	Diametro	Sezione	Lunghezza	Materiale	Tipologia	Tecnologia	Coeff. Attrito	Coeff. Coesione	Num. Ind. Str.
		[cm]		[m]						
PALO11	00001	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO12	00002	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO13	00003	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO14	00011	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO10	00010	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO9	00009	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO8	00012	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO7	00013	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO5	00004	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO4	00005	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO6	00006	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO1	00039	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO2	00007	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO3	00008	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO15	00014	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO16	00015	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO17	00016	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO18	00017	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO19	00018	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO20	00019	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO21	00040	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO22	00020	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO23	00021	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO24	00022	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO25	00023	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO26	00024	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO27	00025	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO28	00026	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO29	00027	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO30	00028	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO31	00029	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO32	00030	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO33	00031	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO34	00032	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO35	00033	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO36	00034	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO37	00035	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO38	00036	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO39	00037	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO40	00038	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO41	00041	60	●	7	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2

## LEGENDA Pali

<b>Palo</b>	Numero identificativo del palo.
<b>Nodo</b>	Numero identificativo del nodo posto in testa al palo.
<b>Diametro</b>	Diametro del palo.
<b>Sezione</b>	Sezione del palo.
<b>Lunghezza</b>	Lunghezza del palo.
<b>Materiale</b>	Identificativo del materiale nella relativa tabella.
<b>Tipologia</b>	Tipologia di palo (Trivellato, Battuto).
<b>Tecnologia</b>	Tecnologia adottata (in opera, Prefabbricato).
<b>Coeff. Attrito</b>	Coefficiente di attrito terreno/palo.
<b>Coeff. Coesione</b>	Coefficiente di riduzione legato alla coesione.
<b>Num. Ind. Str.</b>	Numero di indagini stratigrafiche significative.

## CARICHI SUI NODI (per condizioni di carico non sismiche)

Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)										
T. Carico	Carico	CC	φ	SR	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
					[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
<b>Nodo 00040</b>										
C	CR001	001	-	G	0	0	-78	43	-1	0
C	CR002	002	-	G	0	0	-99	54	-1	0
C	CR003	003	-	G	0	0	-125	69	-2	0
C	CR001	001	-	G	0	0	-78	43	1	0
C	CR002	002	-	G	0	0	-99	54	1	0
C	CR003	003	-	G	0	0	-125	69	2	0
C	CR001	001	-	G	0	0	-78	-43	1	0
C	CR002	002	-	G	0	0	-99	-54	1	0
C	CR003	003	-	G	0	0	-125	-69	2	0

## LEGENDA Carichi sui nodi (per condizioni di carico non sismiche)

<b>T.Carico</b>	Descrizione del tipo di carico.
<b>Carico</b>	Descrizione del carico: CR001= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm CR002= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm (sovraccarico permanente) CR003= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm (sovraccarico accidentale)
<b>CC</b>	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.
<b>φ</b>	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i., è il valore del coefficiente di riduzione delle masse sismiche.
<b>SR</b>	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
<b>Fx, Fy, Fz</b>	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
<b>Mx, My, Mz</b>	Componenti del vettore Momento riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".

## CARICHI SULLE TRAVI

T.Cari co	Carico	CC	φ	SR	Dis[i]	Fx[i] / Qx[i]	Fy[i] / Qy[i]	Fz[i] / Qz[i]	Mx[i] / Mt[i]	My[i]	Mz[i]	Dis[f]	Qx[f]	Qy[f]	Qz[f]	Mt[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]
<b>Fondazione</b>			<b>Travata: Trave3b-1-42b</b>						<b>Trave: Trave 3b-1</b>			<b>Peso proprio</b>			<b>-15 000</b>	
L	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-3 125	1 719	-	-	0,00	0	0	-3 125	1 719
L	CR002	002	-	G	0,00	0	0	-3 945	2 170	-	-	0,00	0	0	-3 945	2 170
L	CR003	003	-	G	0,00	0	0	-5 000	2 750	-	-	0,00	0	0	-5 000	2 750
L	CR004	004	-	G	0,00	0	-5 660	0	0	-	-	0,00	0	-5 660	0	0
L	CR004	005	-	G	0,00	0	-2 080	0	0	-	-	0,00	0	-2 080	0	0
<b>Fondazione</b>			<b>Travata: Trave3b-1-42b</b>						<b>Trave: Trave 1-42b</b>			<b>Peso proprio</b>			<b>-15 000</b>	
L	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-3 125	1 719	-	-	0,00	0	0	-3 125	1 719
L	CR002	002	-	G	0,00	0	0	-3 945	2 170	-	-	0,00	0	0	-3 945	2 170
L	CR003	003	-	G	0,00	0	0	-5 000	2 750	-	-	0,00	0	0	-5 000	2 750
L	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-3 125	-1 719	-	-	0,00	0	0	-3 125	-1 719
L	CR002	002	-	G	0,00	0	0	-3 945	-2 170	-	-	0,00	0	0	-3 945	-2 170
L	CR003	003	-	G	0,00	0	0	-5 000	-2 750	-	-	0,00	0	0	-5 000	-2 750
L	CR004	004	-	G	0,00	0	-5 660	0	0	-	-	0,00	0	-5 660	0	0
L	CR004	005	-	G	0,00	0	-2 080	0	0	-	-	0,00	0	-2 080	0	0

## LEGENDA Carichi sulle travi

<b>T.Carico</b>	Descrizione del tipo di carico.
<b>Carico</b>	Descrizione del carico: CR001= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm CR002= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm (sovraccarico permanente) CR003= BALCONE: Sbalzo struttura stradale soletta c.a. sp.25cm (sovraccarico accidentale) CR004= Forza lineare
<b>CC</b>	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.
<b>φ</b>	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i., è il valore del coefficiente di riduzione delle masse sismiche.
<b>SR</b>	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
<b>Dis[i]</b>	Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "T. Carico" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.
<b>Fx[i] / Qx[i], Fy[i] / Qy[i], Fz[i] / Qz[i] Mx[i] / Mt[i]</b>	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".  Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR". Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse del pilastro) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
<b>My[i], Mz[i] Dis[f]</b>	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR". Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
<b>Qx[f], Qy[f], Qz[f] Mt[f]</b>	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".  Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse del pilastro) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
<b>ΔT1, ΔT2, ΔT3</b>	Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema Locale.

## CARICHI SUI PILASTRI

Carichi sui pilastri																
T.Cari co	Carico	CC	φ	SR	Dis[i]	Fx[i] / Qx[i]	Fy[i] / Qy[i]	Fz[i] / Qz[i]	Mx[i] / Mt[i]	My[i]	Mz[i]	Dis[f]	Qx[f]	Qy[f]	Qz[f]	Mt[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]
<b>Piano Terra</b>			<b>Pilastro 001</b>						<b>Peso proprio</b>			<b>-62</b>				
C	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-62	0	0	0	-	-	-	-	-

## LEGENDA Carichi sui pilastri

<b>T.Carico</b>	Descrizione del tipo di carico.
<b>Carico</b>	Descrizione del carico: CR001= PESO PROPRIO (concio)
<b>CC</b>	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.
<b>φ</b>	Nel caso di effettuazione dei calcoli secondo l'Ordinanza 3274/03 e s.m.i., è il valore del coefficiente di riduzione delle masse sismiche.
<b>SR</b>	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
<b>Dis[i]</b>	Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "i", in relazione alla descrizione riportata nella colonna "T. Carico" ("Lineare" o "Concentrato"), indica rispettivamente il punto iniziale del tratto interessato dal carico distribuito o in cui è posizionato il carico concentrato.
<b>Fx[i] / Qx[i], Fy[i] / Qy[i], Fz[i] / Qz[i] Mx[i] / Mt[i]</b>	Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".  Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Concentrato", è il valore del vettore momento concentrato collocato nel punto "i", riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR". Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "i", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse del pilastro) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
<b>My[i], Mz[i] Dis[f]</b>	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR". Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
<b>Qx[f], Qy[f], Qz[f] Mt[f]</b>	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".  Se nella colonna "T.Carico" è riportato "Lineare", è il valore nel punto "f", del vettore momento (torcente) distribuito sempre riferito all'asse 1 (asse del pilastro) del sistema di riferimento locale 1, 2, 3, quale che sia il sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
<b>ΔT1, ΔT2, ΔT3</b>	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	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	σ t	
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]	
00001	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00002	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	

[illegible]

[illegible]

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
00037	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00038	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00039	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00040	001	0,0002	-0,0003	-0,0094	5,4758 E-06	3,9004 E-06	-2,3454 E-10	0,01
	002	0,0002	-0,0003	-0,0029	6,912 E-06	5,0167 E-06	-2,9605 E-10	0,00
	003	0,0003	-0,0004	-0,0036	8,7603 E-06	6,3586 E-06	-3,7522 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0076	0,0000	-1,53 E-06	0 E+00	1,0611 E-07	-
	005	0,0000	-0,0028	0,0000	-5,6225 E-07	0 E+00	3,8996 E-08	-
00041	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00042	001	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	002	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	003	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	004	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	005	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00043	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0996 E-05	-1,0215 E-07	-5,4517 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3881 E-05	-3,2714 E-08	-6,8816 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7591 E-05	-4,1457 E-08	-8,7219 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-1,7838 E-09	0 E+00	3,7364 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-6,5553 E-10	0 E+00	1,3731 E-07	-
00044	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,099 E-05	-1,7211 E-08	-1,0377 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3873 E-05	-2,7726 E-08	-1,3098 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7581 E-05	-3,5134 E-08	-1,6601 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-2,9938 E-09	0 E+00	2,469 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,1002 E-09	0 E+00	9,0734 E-08	-
00045	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0999 E-05	-8,301 E-08	-2,0585 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3884 E-05	-2,0583 E-08	-2,5984 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7595 E-05	-2,6083 E-08	-3,2933 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-1,0614 E-09	0 E+00	4,0519 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-3,9006 E-10	0 E+00	1,489 E-07	-
00046	001	0,0000	0,0000	-0,0131	1,091 E-05	1,4098 E-06	1,0242 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	1,3772 E-05	3,0993 E-07	1,2928 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7453 E-05	3,9281 E-07	1,6386 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-2,2875 E-10	0 E+00	-1,0767 E-06	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-8,4064 E-11	0 E+00	-3,9567 E-07	-
00047	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0961 E-05	5,8564 E-07	7,7385 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3837 E-05	1,304 E-07	9,7682 E-11	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7536 E-05	1,6527 E-07	1,238 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-3,7778 E-10	0 E+00	-1,9372 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-1,3883 E-10	0 E+00	-7,1189 E-08	-
00048	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0986 E-05	8,2262 E-08	-1,6278 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3868 E-05	-2,6318 E-08	-2,0547 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7575 E-05	-3,3349 E-08	-2,6041 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-5,0294 E-09	0 E+00	9,5652 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,8483 E-09	0 E+00	3,5151 E-08	-
00049	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0978 E-05	1,1208 E-07	-2,1329 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3858 E-05	-4,6516 E-08	-2,6923 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7562 E-05	-5,8953 E-08	-3,4123 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-8,4601 E-09	0 E+00	-4,1064 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-3,109 E-09	0 E+00	-1,5091 E-08	-
00050	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0966 E-05	-1,0209 E-08	-2,1738 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3843 E-05	-1,0242 E-07	-2,744 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7543 E-05	-1,2982 E-07	-3,4778 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-1,4205 E-08	0 E+00	-1,4855 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-5,2203 E-09	0 E+00	-5,4591 E-08	-
00051	001	0,0000	0,0000	-0,0131	1,0935 E-05	-1,2512 E-06	1,8513 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	1,3803 E-05	-3,9158 E-07	2,3368 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7493 E-05	-4,9636 E-07	2,9617 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-4,0082 E-08	0 E+00	-9,5166 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,473 E-08	0 E+00	-3,4973 E-08	-
00052	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0953 E-05	-4,1203 E-07	-1,1333 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	1,3826 E-05	-2,1227 E-07	-1,4305 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7522 E-05	-2,6906 E-07	-1,813 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-2,3853 E-08	0 E+00	-1,8725 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-8,7657 E-09	0 E+00	-6,8811 E-08	-
00053	001	0,0000	0,0000	-0,0112	9,8668 E-06	-8,409 E-06	4,4032 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0025	1,2455 E-05	-8,0054 E-07	5,5581 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0032	1,5785 E-05	-1,0149 E-06	7,0444 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0080	0,0000	-3,2457 E-07	0 E+00	1,2549 E-06	-

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,1928 E-07	0 E+00	4,6118 E-07	-
00054	001	0,0000	0,0000	-0,0120	1,0357 E-05	-6,6248 E-06	3,0514 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0026	1,3074 E-05	-9,8675 E-07	3,8517 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0033	1,6569 E-05	-1,2509 E-06	4,8818 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0081	0,0000	-1,9282 E-07	0 E+00	8,7686 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-7,0858 E-08	0 E+00	3,2224 E-07	-
00055	001	0,0000	0,0000	-0,0103	9,0446 E-06	-8,7118 E-06	5,1831 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0024	1,1417 E-05	-1,1549 E-08	6,5425 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0031	1,4469 E-05	-1,4923 E-08	8,292 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0079	0,0000	-5,4638 E-07	0 E+00	1,4719 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-2,0079 E-07	0 E+00	5,409 E-07	-
00056	001	0,0000	0,0000	-0,0096	7,6829 E-06	-5,529 E-06	4,244 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0025	9,6983 E-06	1,786 E-06	5,3571 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0032	1,2291 E-05	2,2634 E-06	6,7896 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0078	0,0000	-9,1716 E-07	0 E+00	1,2194 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-3,3705 E-07	0 E+00	4,4812 E-07	-
00057	001	0,0000	0,0000	-0,0126	1,0651 E-05	-4,537 E-06	1,763 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0027	1,3446 E-05	-8,7188 E-07	2,2254 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0034	1,7039 E-05	-1,1052 E-06	2,8205 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-1,1456 E-07	0 E+00	5,0402 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-4,2101 E-08	0 E+00	1,8522 E-07	-
00058	001	0,0000	0,0000	-0,0132	1,0989 E-05	1,1727 E-07	-1,1218 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	1,3873 E-05	2,698 E-08	-1,416 E-11	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7581 E-05	3,4198 E-08	-1,7947 E-11	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-6,3217 E-10	0 E+00	2,5587 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-2,3232 E-10	0 E+00	9,403 E-08	-
00059	001	0,0000	0,0000	-0,0125	1,067 E-05	4,3857 E-06	8,8834 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0027	1,3469 E-05	9,5685 E-07	1,1213 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0035	1,7069 E-05	1,2127 E-06	1,4212 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0078	0,0000	-9,6412 E-11	0 E+00	-4,4854 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-3,543 E-11	0 E+00	-1,6483 E-06	-
00060	001	0,0000	0,0000	-0,0129	1,0841 E-05	-2,716 E-06	8,039 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	1,3685 E-05	-6,4533 E-07	1,0147 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0035	1,7342 E-05	-8,1802 E-07	1,2861 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-6,843 E-08	0 E+00	1,9314 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-2,5147 E-08	0 E+00	7,0979 E-08	-
00061	001	0,0000	0,0000	-0,0129	1,0821 E-05	2,6822 E-06	9,871 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	1,3661 E-05	5,865 E-07	1,246 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	1,7312 E-05	7,4335 E-07	1,5792 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0081	0,0000	-1,4276 E-10	0 E+00	-2,5199 E-06	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-5,2463 E-11	0 E+00	-9,2604 E-07	-
00062	001	0,0000	0,0000	-0,0148	4,0997 E-07	5,4968 E-06	-1,7558 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0055	5,1749 E-07	2,105 E-06	-2,2163 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0070	6,5588 E-07	2,668 E-06	-2,809 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-1,1455 E-07	0 E+00	-4,8507 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-4,2095 E-08	0 E+00	-1,7826 E-07	-
00063	001	0,0000	0,0000	-0,0141	6,9027 E-07	8,6265 E-06	-3,0432 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0053	8,7131 E-07	3,5399 E-06	-3,8414 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0067	1,1043 E-06	4,4866 E-06	-4,8686 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0081	0,0000	-1,9287 E-07	0 E+00	-8,6357 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-7,0876 E-08	0 E+00	-3,1736 E-07	-
00064	001	0,0000	0,0000	-0,0152	2,4342 E-07	3,048 E-06	-7,9364 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0057	3,0727 E-07	1,0645 E-06	-1,0018 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0072	3,8943 E-07	1,3492 E-06	-1,2697 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-6,8014 E-08	0 E+00	-1,9717 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-2,4994 E-08	0 E+00	-7,2459 E-08	-
00065	001	0,0000	0,0000	-0,0155	8,5938 E-08	4,3131 E-07	1,0951 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	1,0848 E-07	5,1822 E-08	1,3823 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	1,3749 E-07	6,568 E-08	1,752 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-2,4012 E-08	0 E+00	4,018 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-8,8241 E-09	0 E+00	1,4766 E-08	-
00066	001	0,0000	0,0000	-0,0154	1,447 E-07	1,3987 E-06	-1,953 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	1,8266 E-07	4,083 E-07	-2,4652 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	2,315 E-07	5,175 E-07	-3,1244 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-4,0431 E-08	0 E+00	-2,749 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,4858 E-08	0 E+00	-1,0102 E-08	-
00067	001	0,0000	0,0000	-0,0130	1,1621 E-06	1,1888 E-05	-4,3969 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0048	1,4669 E-06	5,2256 E-06	-5,5501 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0061	1,8592 E-06	6,6233 E-06	-7,0343 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0080	0,0000	-3,247 E-07	0 E+00	-1,2425 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-1,1932 E-07	0 E+00	-4,5659 E-07	-
00068	001	0,0000	0,0000	-0,0117	1,9508 E-06	1,3979 E-05	-5,1822 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0042	2,4624 E-06	6,7201 E-06	-6,5414 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0053	3,1209 E-06	8,5175 E-06	-8,2907 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0079	0,0000	-5,4506 E-07	0 E+00	-1,4298 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-2,003 E-07	0 E+00	-5,2545 E-07	-
00069	001	0,0000	0,0000	-0,0103	3,2864 E-06	1,2526 E-05	-4,2551 E-08	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0035	4,1483 E-06	7,1488 E-06	-5,3711 E-08	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0044	5,2576 E-06	9,061 E-06	-6,8074 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0077	0,0000	-9,1823 E-07	0 E+00	-1,1276 E-06	-
	005	0,0000	-0,0028	0,0000	-3,3744 E-07	0 E+00	-4,1437 E-07	-
00070	001	0,0000	0,0000	-0,0155	1,3508 E-09	-7,3368 E-07	-7,7152 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0057	1,7051 E-09	-2,6967 E-07	-9,7387 E-11	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	2,1611 E-09	-3,4179 E-07	-1,2343 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-3,7743 E-10	0 E+00	2,3115 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-1,387 E-10	0 E+00	8,4944 E-08	-



Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
00071	001	0,0000	0,0000	-0,0155	2,261 E-09	-2,1102 E-07	1,1052 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	2,8541 E-09	-7,6624 E-08	1,3951 E-11	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	3,6173 E-09	-9,7116 E-08	1,7682 E-11	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-6,3174 E-10	0 E+00	-1,9659 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-2,3216 E-10	0 E+00	-7,2246 E-08	-
00072	001	0,0000	0,0000	-0,0153	8,1928 E-10	-1,6624 E-06	-1,0201 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0057	1,0342 E-09	-6,1453 E-07	-1,2876 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0072	1,3107 E-09	-7,7887 E-07	-1,632 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-2,2891 E-10	0 E+00	1,0814 E-06	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-8,4122 E-11	0 E+00	3,974 E-07	-
00073	001	0,0000	0,0000	-0,0147	3,4508 E-10	-5,1386 E-06	-8,8498 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0055	4,3558 E-10	-1,906 E-06	-1,1171 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0069	5,5206 E-10	-2,4157 E-06	-1,4158 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0078	0,0000	-9,6416 E-11	0 E+00	4,4783 E-06	-
	005	0,0000	-0,0029	0,0000	-3,5432 E-11	0 E+00	1,6457 E-06	-
00074	001	0,0000	0,0000	-0,0151	5,1125 E-10	-3,1391 E-06	-9,8346 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0056	6,4534 E-10	-1,1632 E-06	-1,2414 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0071	8,1791 E-10	-1,4743 E-06	-1,5734 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0081	0,0000	-1,4284 E-10	0 E+00	2,5109 E-06	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-5,2494 E-11	0 E+00	9,2273 E-07	-
00075	001	0,0000	0,0000	-0,0155	3,7979 E-09	1,0101 E-08	2,051 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	4,794 E-09	2,4327 E-09	2,5889 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	6,076 E-09	3,0814 E-09	3,2813 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-1,0612 E-09	0 E+00	-3,3768 E-07	-
	005	0,0000	-0,0031	0,0000	-3,8996 E-10	0 E+00	-1,241 E-07	-
00076	001	0,0000	0,0000	-0,0155	3,0415 E-08	-1,6652 E-07	2,1321 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	3,8392 E-08	-1,2117 E-07	2,6914 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	4,8658 E-08	-1,5358 E-07	3,4111 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-8,498 E-09	0 E+00	-3,5401 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-3,1229 E-09	0 E+00	-1,301 E-08	-
00077	001	0,0000	0,0000	-0,0155	5,1185 E-08	-2,124 E-08	2,1617 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	6,4609 E-08	-9,3873 E-08	2,7287 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	8,1887 E-08	-1,1898 E-07	3,4584 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-1,4301 E-08	0 E+00	2,309 E-08	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-5,2556 E-09	0 E+00	8,4855 E-09	-
00078	001	0,0000	0,0000	-0,0155	1,8077 E-08	-1,3824 E-07	1,6299 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	2,2818 E-08	-8,7425 E-08	2,0574 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	2,8919 E-08	-1,1081 E-07	2,6075 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0082	0,0000	-5,0507 E-09	0 E+00	-1,2379 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,8561 E-09	0 E+00	-4,5492 E-08	-
00079	001	0,0000	0,0000	-0,0155	6,3856 E-09	3,4693 E-08	5,4371 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	8,0605 E-09	5,1846 E-09	6,8631 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	1,0216 E-08	6,5678 E-09	8,6984 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-1,7842 E-09	0 E+00	-3,1702 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-6,5567 E-10	0 E+00	-1,165 E-07	-
00080	001	0,0000	0,0000	-0,0155	1,0743 E-08	-4,2553 E-08	1,0381 E-09	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0058	1,356 E-08	-3,4689 E-08	1,3104 E-09	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0073	1,7187 E-08	-4,3971 E-08	1,6608 E-09	0,00
	004	0,0000	-0,0083	0,0000	-3,0016 E-09	0 E+00	-2,2716 E-07	-
	005	0,0000	-0,0030	0,0000	-1,1031 E-09	0 E+00	-8,348 E-08	-
00081	001	0,0000	0,0000	-0,0095	5,4758 E-06	3,9004 E-06	-2,3454 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0029	6,912 E-06	5,0167 E-06	-2,9605 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	8,7603 E-06	6,3586 E-06	-3,7522 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0077	0,0000	-1,53 E-06	0 E+00	1,0611 E-07	-
	005	0,0000	-0,0028	0,0000	-5,6225 E-07	0 E+00	3,8996 E-08	-
00082	001	0,0000	0,0000	-0,0138	2,5378 E-10	-7,4886 E-06	-8,2948 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0051	3,2034 E-10	-2,7788 E-06	-1,047 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0065	4,06 E-10	-3,5219 E-06	-1,327 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0070	0,0000	-7,0907 E-11	0 E+00	6,8579 E-06	-
	005	0,0000	-0,0026	0,0000	-2,6058 E-11	0 E+00	2,5202 E-06	-
00083	001	0,0000	0,0000	-0,0118	9,7442 E-06	6,3898 E-06	8,326 E-11	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0026	1,2301 E-05	1,3928 E-06	1,051 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0033	1,5588 E-05	1,7652 E-06	1,332 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0070	0,0000	-7,0904 E-11	0 E+00	-6,8646 E-06	-
	005	0,0000	-0,0026	0,0000	-2,6057 E-11	0 E+00	-2,5227 E-06	-
00084	001	0,0000	0,0000	-0,0094	5,4758 E-06	3,9004 E-06	-2,3454 E-10	0,01
	002	0,0000	0,0000	-0,0028	6,912 E-06	5,0167 E-06	-2,9605 E-10	0,00
	003	0,0000	0,0000	-0,0036	8,7603 E-06	6,3586 E-06	-3,7522 E-10	0,00
	004	0,0000	-0,0077	0,0000	-1,53 E-06	0 E+00	1,0611 E-07	-
	005	0,0000	-0,0028	0,0000	-5,6225 E-07	0 E+00	3,8996 E-08	-

LEGENDA Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche

CC

Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.

Sx, Sy, Sz, Θ x, Θ y,

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

Θ z

σ t

Valore della tensione sul terreno di sottofondo, per nodi appartenenti a strutture di fondazione.

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma														
Nodo	Di r Si s m a	Stato Limite Ultimo							Stato Limite di Danno					
		Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z

[illegible]

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma															
Nodo	Dir Sisma	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno							
		Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	σ t	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/m m²]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00030	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00030	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00030	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00031	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00031	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00031	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00032	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00032	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00032	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00033	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00033	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00033	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00034	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00034	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00034	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00035	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00035	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00035	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00036	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00036	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00036	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00037	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00037	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00037	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00038	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00038	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00038	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00039	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00039	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00039	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00040	X	0,0000	0,0000	0,0000	1,9508 E-13	1,6092 E-08	8,754 E-10	0,00	0,0000	0,0000	0,0000	7,0635 E-15	6,2467 E-10	3,0242 E-11	
00040	Y	0,0000	0,0000	0,0000	7,6981 E-14	5,3508 E-10	7,0117 E-10	0,00	0,0000	0,0000	0,0000	2,872 E-15	1,8512 E-11	2,6302 E-11	
00040	Z	0,0000	0,0000	0,0026	5,8543 E-12	2,3468 E-06	3,4068 E-08	0,00	0,0000	0,0000	0,0005	9,0926 E-13	4,4541 E-07	6,3198 E-09	
00041	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00041	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00041	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00042	X	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00042	Y	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00042	Z	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	
00043	X	0,1530	0,0000	0,0000	2,2695 E-16	4,9955 E-09	1,955 E-18	0,00	0,0073	0,0000	0,0000	8,2392 E-18	1,7837 E-10	1,5736 E-20	
00043	Y	0,0000	0,0995	0,0000	8,9421 E-17	1,9291 E-09	9,6106 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	3,322 E-18	7,1923 E-11	4,0647 E-07	
00043	Z	0,0000	0,0000	0,0036	6,8255 E-15	6,5651 E-07	2,8001 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	1,0601 E-15	1,0675 E-07	1,9036 E-20	
00044	X	0,1534	0,0000	0,0000	3,8143 E-16	5,9319 E-09	7,1624 E-19	0,00	0,0073	0,0000	0,0000	1,3844 E-17	2,1175 E-10	2,5612 E-20	
00044	Y	0,0000	0,0988	0,0000	1,5062 E-16	2,7046 E-09	4,8224 E-06	0,00	0,0000	0,0043	0,0000	5,6278 E-18	1,0103 E-10	2,2612 E-07	
00044	Z	0,0000	0,0000	0,0035	1,1455 E-14	4,2633 E-07	5,9858 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	1,7792 E-15	6,8382 E-08	1,6764 E-20	
00045	X	0,1526	0,0000	0,0000	1,35 E-16	2,29 E-09	2,7523 E-18	0,00	0,0073	0,0000	0,0000	4,8954 E-18	8,0231 E-11	1,4126 E-20	
00045	Y	0,0000	0,1006	0,0000	5,3449 E-17	7,1212 E-10	1,1172 E-05	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	1,9616 E-18	2,6455 E-11	4,4776 E-07	
00045	Z	0,0000	0,0000	0,0036	4,0614 E-15	6,6957 E-07	3,0061 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	6,308 E-16	1,0909 E-07	7,856 E-21	
00046	X	0,1518	0,0000	0,0000	2,891 E-17	8,7999 E-09	4,6208 E-18	0,00	0,0072	0,0000	0,0000	1,0635 E-18	3,2727 E-10	1,759 E-20	
00046	Y	0,0000	0,1002	0,0000	1,1427 E-17	3,0278 E-09	2,4312 E-05	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	4,1161 E-19	1,1287 E-10	1,1448 E-06	
00046	Z	0,0000	0,0000	0,0037	8,7529 E-16	5,4304 E-07	8,6428 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	1,3595 E-16	9,8464 E-08	9,4052 E-21	
00047	X	0,1521	0,0000	0,0000	4,7737 E-17	5,6424 E-09	4,2553 E-18	0,00	0,0072	0,0000	0,0000	1,7448 E-18	2,116 E-10	2,4437 E-20	
00047	Y	0,0000	0,1015	0,0000	1,8809 E-17	2,0349 E-09	8,2609 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	6,8471 E-19	7,5919 E-11	4,1334 E-07	
00047	Z	0,0000	0,0000	0,0037	1,4455 E-15	1,677 E-07	9,1278 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0007	2,2452 E-16	3,0834 E-08	3,803 E-21	
00048	X	0,1538	0,0000	0,0000	6,408 E-16	4,8153 E-09	1,0455 E-18	0,00	0,0073	0,0000	0,0000	2,3222 E-17	1,6991 E-10	6,0522 E-21	
00048	Y	0,0000	0,0986	0,0000	2,5292 E-16	2,9012 E-09	3,3615 E-06	0,00	0,0000	0,0043	0,0000	9,4114 E-18	1,0863 E-10	1,3545 E-07	
00048	Z	0,0000	0,0000	0,0035	1,9245 E-14	1,0146 E-07	1,1986 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	2,989 E-15	1,6045 E-08	1,4131 E-20	
00049	X	0,1543	0,0000	0,0000	1,0782 E-15	2,0739 E-09	1,4226 E-18	0,00	0,0074	0,0000	0,0000	3,9056 E-17	7,1548 E-11	2,1213 E-20	
00049	Y	0,0000	0,0990	0,0000	4,255 E-16	2,4996 E-09	7,7444 E-06	0,00	0,0000	0,0043	0,0000	1,5856 E-17	9,3964 E-11	2,9104 E-07	
00049	Z	0,0000	0,0000	0,0035	3,2372 E-14	4,2084 E-09	1,6856 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	5,0278 E-15	7,025 E-08	2,3642 E-20	
00050	X	0,1548	0,0000	0,0000	1,8108 E-15	2,9292 E-09	2,1184 E-18	0,00	0,0074	0,0000	0,0000	6,5569 E-17	1,179 E-10	1,1396 E-20	
00050	Y	0,0000	0,0998	0,0000	7,1444 E-16	1,6176 E-09	9,879 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	2,6642 E-17	6,1366 E-11	3,7484 E-07	
00050	Z	0,0000	0,0000	0,0036	5,4355 E-14	7,5239 E-07	1,3892 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	8,4421 E-15	1,2273 E-07	2,441 E-20	
00051	X	0,1561	0,0000	0,0000	5,1101 E-15	1,0252 E-08	2,6907 E-18	0,00	0,0074	0,0000	0,0000	1,8507 E-16	3,85 E-10	3,0967 E-20	
00051	Y	0,0000	0,1011	0,0000	2,0164 E-15	7,3303 E-10	4,0194 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	7,5246 E-17	2,615 E-11	1,4911 E-07	
00051	Z	0,0000	0,0000	0,0037	1,5337 E-13	7,6268 E-07	2,5222 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	2,3821 E-14	1,2453 E-07	9,1111 E-21	
00052	X	0,1554	0,0000	0,0000	3,0411 E-15	7,0276 E-09	2,1632 E-18	0,00	0,0074	0,0000	0,0000	1,1012 E-16	2,6825 E-10	2,1777 E-20	
00052	Y	0,0000	0,1006	0,0000	1,2002 E-15	4,8607 E-10	8,5439 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	4,475 E-17	1,9339 E-11	3,2345 E-07	
00052	Z	0,0000	0,0000	0,0036	9,127 E-14	8,7061 E-07	9,7694 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	1,4176 E-14	1,3956 E-07	1,7877 E-20	
00															

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma															
Nodo	Dir Sisma	Stato Limite Ultimo						Stato Limite di Danno							
		Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	σ t	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/m <sup>2</sup> ]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00056	Z	0,0000	0,0000	0,0026	3,5094 E-12	1,5291 E-06	1,2528 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0005	5,4507 E-13	2,4999 E-07	4,115 E-21	
00057	X	0,1575	0,0000	0,0000	1,4607 E-14	1,0048 E-08	4,9605 E-19	0,00	0,0075	0,0000	0,0000	5,289 E-16	3,6957 E-10	3,8517 E-20	
00057	Y	0,0000	0,1009	0,0000	5,7643 E-15	2,1282 E-09	6,6293 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	2,1503 E-16	7,8672 E-11	2,7805 E-07	
00057	Z	0,0000	0,0000	0,0036	4,3836 E-13	1,5628 E-06	2,5108 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	6,8085 E-14	2,9105 E-07	1,8316 E-21	
00058	X	0,1523	0,0000	0,0000	8,0091 E-17	1,7468 E-09	3,6408 E-18	0,00	0,0073	0,0000	0,0000	2,9123 E-18	6,9077 E-11	1,4609 E-20	
00058	Y	0,0000	0,1014	0,0000	3,1736 E-17	7,0429 E-10	7,86 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	1,1581 E-18	2,6359 E-11	2,9288 E-07	
00058	Z	0,0000	0,0000	0,0037	2,4189 E-15	4,5792 E-07	9,3924 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	3,757 E-16	7,3926 E-08	6,6088 E-21	
00059	X	0,1515	0,0000	0,0000	1,1655 E-17	1,095 E-08	4,1984 E-18	0,00	0,0072	0,0000	0,0000	4,6117 E-19	4,0548 E-10	4,0396 E-20	
00059	Y	0,0000	0,0909	0,0000	4,613 E-18	3,623 E-09	7,0207 E-05	0,00	0,0000	0,0039	0,0000	1,7502 E-19	1,3497 E-10	3,15 E-06	
00059	Z	0,0000	0,0000	0,0034	3,689 E-16	1,5991 E-06	4,3939 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	5,7302 E-17	2,8129 E-07	8,592 E-21	
00060	X	0,1568	0,0000	0,0000	8,7244 E-15	1,1475 E-08	1,6652 E-18	0,00	0,0075	0,0000	0,0000	3,1593 E-16	4,2665 E-10	1,4945 E-20	
00060	Y	0,0000	0,1012	0,0000	3,4426 E-15	1,664 E-09	1,9786 E-06	0,00	0,0000	0,0044	0,0000	1,2845 E-16	6,0984 E-11	7,9067 E-08	
00060	Z	0,0000	0,0000	0,0037	2,6184 E-13	8,551 E-07	1,431 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	4,0668 E-14	1,6017 E-07	4,2031 E-21	
00061	X	0,1516	0,0000	0,0000	1,7965 E-17	1,0585 E-08	5,1566 E-18	0,00	0,0072	0,0000	0,0000	6,564 E-19	3,9249 E-10	6,5654 E-20	
00061	Y	0,0000	0,0967	0,0000	7,1166 E-18	3,5486 E-09	4,6522 E-05	0,00	0,0000	0,0042	0,0000	2,3943 E-19	1,3222 E-10	2,1187 E-06	
00061	Z	0,0000	0,0000	0,0036	5,4625 E-16	1,0903 E-06	4,8663 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	8,485 E-17	1,9277 E-07	1,0083 E-20	
00062	X	0,1663	0,0000	0,0000	1,4605 E-14	1,493 E-09	9,2974 E-19	0,00	0,0080	0,0000	0,0000	5,2884 E-16	5,8567 E-11	4,441 E-20	
00062	Y	0,0000	0,1355	0,0000	5,7633 E-15	3,8257 E-10	7,6198 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	2,1501 E-16	1,4644 E-11	4,2841 E-07	
00062	Z	0,0000	0,0000	0,0050	4,383 E-13	2,8433 E-06	1,8662 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	6,8075 E-14	5,4135 E-07	1,74 E-20	
00063	X	0,1656	0,0000	0,0000	2,459 E-14	8,7342 E-09	8,6775 E-19	0,00	0,0079	0,0000	0,0000	8,9043 E-16	3,3727 E-10	2,0314 E-20	
00063	Y	0,0000	0,1347	0,0000	9,7035 E-15	2,8662 E-10	1,8122 E-05	0,00	0,0000	0,0062	0,0000	3,6203 E-16	9,8871 E-12	9,7595 E-07	
00063	Z	0,0000	0,0000	0,0046	7,3798 E-13	4,221 E-06	1,0816 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0008	1,1462 E-13	7,9165 E-07	3,2075 E-20	
00064	X	0,1670	0,0000	0,0000	8,6712 E-15	5,9085 E-09	4,0408 E-19	0,00	0,0080	0,0000	0,0000	3,14 E-16	2,2643 E-10	2,8257 E-20	
00064	Y	0,0000	0,1358	0,0000	3,4217 E-15	9,0488 E-10	2,5004 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	1,2766 E-16	3,3313 E-11	1,293 E-07	
00064	Z	0,0000	0,0000	0,0052	2,6025 E-13	1,6462 E-06	1,8834 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	4,0421 E-14	3,2009 E-07	8,9668 E-21	
00065	X	0,1682	0,0000	0,0000	3,0613 E-15	1,5157 E-08	1,366 E-18	0,00	0,0081	0,0000	0,0000	1,1085 E-16	5,8605 E-10	4,0102 E-20	
00065	Y	0,0000	0,1359	0,0000	1,2077 E-15	9,2555 E-10	4,1192 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	4,5054 E-17	3,2975 E-11	1,6769 E-07	
00065	Z	0,0000	0,0000	0,0053	9,1878 E-14	4,4193 E-07	3,3656 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0010	1,427 E-14	8,0001 E-08	1,6173 E-20	
00066	X	0,1676	0,0000	0,0000	5,1547 E-15	1,1854 E-08	8,6373 E-19	0,00	0,0080	0,0000	0,0000	1,8668 E-16	4,5632 E-10	2,3302 E-20	
00066	Y	0,0000	0,1359	0,0000	2,034 E-15	1,1247 E-09	3,7259 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	7,5899 E-17	4,082 E-11	1,3947 E-07	
00066	Z	0,0000	0,0000	0,0053	1,547 E-13	8,0399 E-07	1,0726 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0010	2,4028 E-14	1,5925 E-07	1,179 E-20	
00067	X	0,1647	0,0000	0,0000	4,14 E-14	1,4318 E-08	8,038 E-19	0,00	0,0079	0,0000	0,0000	1,4991 E-15	5,5295 E-10	7,5841 E-21	
00067	Y	0,0000	0,1326	0,0000	1,6337 E-14	7,6552 E-10	3,377 E-05	0,00	0,0000	0,0061	0,0000	6,0948 E-16	2,7061 E-11	1,7701 E-06	
00067	Z	0,0000	0,0000	0,0041	1,2424 E-12	5,4642 E-06	5,6558 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0007	1,9297 E-13	1,0141 E-06	2,7924 E-20	
00068	X	0,1639	0,0000	0,0000	6,9496 E-14	1,727 E-08	1,8847 E-18	0,00	0,0078	0,0000	0,0000	2,5164 E-15	6,6827 E-10	5,1625 E-21	
00068	Y	0,0000	0,1288	0,0000	2,7425 E-14	9,5746 E-10	5,3338 E-05	0,00	0,0000	0,0059	0,0000	1,0232 E-15	3,3934 E-11	2,7298 E-06	
00068	Z	0,0000	0,0000	0,0036	2,0856 E-12	6,0669 E-06	2,2423 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	3,2393 E-13	1,1189 E-06	2,4909 E-20	
00069	X	0,1629	0,0000	0,0000	1,1708 E-13	1,7536 E-08	3,0293 E-18	0,00	0,0078	0,0000	0,0000	4,2392 E-15	6,803 E-10	8,7885 E-21	
00069	Y	0,0000	0,1231	0,0000	4,6201 E-14	8,2877 E-10	7,1691 E-05	0,00	0,0000	0,0056	0,0000	1,7237 E-15	2,9148 E-11	3,6023 E-06	
00069	Z	0,0000	0,0000	0,0030	3,5135 E-12	5,2981 E-06	2,9856 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0005	5,457 E-13	9,771 E-07	8,9338 E-21	
00070	X	0,1708	0,0000	0,0000	4,7492 E-17	6,1305 E-09	3,0224 E-18	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	1,7542 E-18	2,3911 E-10	7,999 E-20	
00070	Y	0,0000	0,1358	0,0000	1,8481 E-17	9,719 E-10	8,781 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	7,0961 E-19	3,7492 E-11	4,1185 E-07	
00070	Z	0,0000	0,0000	0,0051	1,4442 E-15	3,0266 E-07	8,3693 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	2,2431 E-16	5,8559 E-08	7,007 E-21	
00071	X	0,1707	0,0000	0,0000	8,0063 E-17	6,7565 E-09	1,1024 E-18	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	2,9082 E-18	2,5573 E-10	5,2223 E-20	
00071	Y	0,0000	0,1355	0,0000	3,1387 E-17	2,7111 E-10	6,0725 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	1,1495 E-18	9,3973 E-12	2,389 E-07	
00071	Z	0,0000	0,0000	0,0051	2,4173 E-15	2,1332 E-07	1,5681 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	3,7545 E-16	3,9457 E-08	1,3574 E-20	
00072	X	0,1709	0,0000	0,0000	2,8423 E-17	4,642 E-09	3,5767 E-18	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	1,0808 E-18	1,8777 E-10	7,0631 E-20	
00072	Y	0,0000	0,1353	0,0000	1,1042 E-17	2,0412 E-09	1,8499 E-05	0,00	0,0000	0,0062	0,0000	4,3043 E-19	7,7506 E-11	9,7874 E-07	
00072	Z	0,0000	0,0000	0,0051	8,7589 E-16	5,1567 E-07	5,791 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	1,3605 E-16	1,0156 E-07	1,5575 E-20	
00073	X	0,1710	0,0000	0,0000	1,164 E-17	2,4793 E-09	3,3466 E-18	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	4,2994 E-19	1,0216 E-10	4,5066 E-20	
00073	Y	0,0000	0,1281	0,0000	4,4743 E-18	3,0216 E-09	6,5345 E-05	0,00	0,0000	0,0058	0,0000	1,4432 E-19	1,1394 E-10	3,2399 E-06	
00073	Z	0,0000	0,0000	0,0049	3,6891 E-16	1,4416 E-06	1,5078 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	5,7307 E-17	2,7353 E-07	5,8328 E-21	
00074	X	0,1710	0,0000	0,0000	1,7685 E-17	3,2141 E-09	3,2549 E-18	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	6,4708 E-19	1,3437 E-10	6,958 E-20	
00074	Y	0,0000	0,1330	0,0000	6,8507 E-18	2,7562 E-09	3,8568 E-05	0,00	0,0000	0,0061	0,0000	2,3337 E-19	1,0415 E-10	1,9762 E-06	
00074	Z	0,0000	0,0000	0,0050	5,4657 E-16	9,1271 E-07	1,0719 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	8,4901 E-17	1,7642 E-07	9,2559 E-21	
00075	X	0,1705	0,0000	0,0000	1,3456 E-16	5,7673 E-09	2,2408 E-19	0,00	0,0082	0,0000	0,0000	4,9092 E-18	2,1129 E-10	3,3887 E-20	
00075	Y	0,0000	0,1351	0,0000	5,3307 E-17	1,2568 E-09	4,1372 E-06	0,00	0,0000	0,0062	0,0000	1,974 E-18	4,649 E-11	1,8644 E-07	
00075	Z	0,0000	0,0000	0,0051	4,0604 E-15	1,4818 E-07	1,4494 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0009	6,3065 E-16	2,8146 E-08	1,4481 E-20	
00076	X	0,1692	0,0000	0,0000	1,083 E-15	1,2555 E-08	1,1902 E-18	0,00	0,0081	0,0000	0,0000	3,9235 E-17	4,9443 E-10	2,6832 E-20	
00076	Y	0,0000	0,1356	0,0000	4,2745 E-16	6,0385 E-10	2,8375 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0,0000	1,5933 E-17	2,4422 E-11	1,2452 E-07	
00076	Z	0,0000	0,0000	0,0052	3,2517 E-14	4,7132 E-07	1,8729 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0010	5,0504 E-15	8,1927 E-08	1,2958 E-20	
00077	X	0,1687	0,0000	0,0000	1,8225 E-15	1,5296 E-08	1,569 E-18	0,00	0,0081	0,0000	0,0000	6,6021 E-17	5,9539 E-10	1,2404 E-20	
00077	Y	0,0000	0,1358	0,0000	7,1917 E-16	3,8437 E-10	2,7735 E-06	0,00	0,0000	0,0063	0				

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma														
Nodo	Dir Sisma	Stato Limite Ultimo							Stato Limite di Danno					
		Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00083	Y	0,0000	0,0808	0,0000	3,4286 E-18	3,4713 E-09	8,1552 E-05	0,00	0,0000	0,0035	0,0000	1,0712 E-19	1,293 E-10	3,6433 E-06
00083	Z	0,0000	0,0000	0,0032	2,7129 E-16	1,7234 E-06	5,3546 E-20	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	4,2144 E-17	3,0278 E-07	1,3234 E-20
00084	X	0,1619	0,0000	0,0000	1,9508 E-13	1,6092 E-08	2,3652 E-18	0,00	0,0077	0,0000	0,0000	7,0635 E-15	6,2467 E-10	2,0332 E-20
00084	Y	0,0000	0,1158	0,0000	7,6981 E-14	5,3508 E-10	7,8216 E-05	0,00	0,0000	0,0052	0,0000	2,872 E-15	1,8512 E-11	3,8989 E-06
00084	Z	0,0000	0,0000	0,0026	5,8543 E-12	2,3468 E-06	2,7863 E-19	0,00	0,0000	0,0000	0,0005	9,0926 E-13	4,4541 E-07	7,4239 E-21

**LEGENDA Nodi - Spostamenti per effetto del sisma**

- Dir Sisma**
Direzione del sisma.
- Sx, Sy, Sz, Θ x, Θ y, Θ z**
Le componenti dello spostamento sono relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
- σ t**
Valore della tensione sul terreno di sottofondo, per nodi appartenenti a strutture di fondazione.

**NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE**

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale										
Nodo	Dir	e	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t	
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm <sup>2</sup> ]	
00001	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00002	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00003	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00004	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00005	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00006	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00007	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00008	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00009	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00010	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00011	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00012	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00013	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00014	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00015	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
00016	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-	

[illegible]

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale									
Nodo	Dir	e	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
00038	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00039	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00040	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,8452 E-24	0 E+00	1,6284 E-04	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,8452 E-24	0 E+00	-1,6284 E-04	-
00041	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00042	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
00043	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-4,4832 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	4,4832 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00044	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-7,5242 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	7,5242 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00045	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,6676 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,6676 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00046	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-5,7492 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	5,7492 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00047	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-9,4948 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	9,4948 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00048	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,264 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,264 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00049	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,1262 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,1262 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00050	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,5701 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,5701 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00051	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0074 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,0074 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00052	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-5,9949 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	5,9949 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00053	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-8,1573 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	8,1573 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00054	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-4,846 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	4,846 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00055	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3732 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,3732 E-24	0 E+00	0 E+00	-
00056	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,3051 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,3051 E-24	0 E+00	0 E+00	-
00057	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,8793 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,8793 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00058	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,5888 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,5888 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00059	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4231 E-28	0 E+00	0 E+00	-

Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale									
Nodo	Dir	e	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,4231 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00060	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,7198 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,7198 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00061	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,5879 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,5879 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00062	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,8789 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,8789 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00063	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-4,8472 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	4,8472 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00064	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,7094 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,7094 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00065	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-6,0348 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	6,0348 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00066	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,0161 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,0161 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00067	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-8,1606 E-25	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	8,1606 E-25	0 E+00	0 E+00	-
00068	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,3699 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,3699 E-24	0 E+00	0 E+00	-
00069	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,3078 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,3078 E-24	0 E+00	0 E+00	-
00070	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-9,4859 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	9,4859 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00071	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,5877 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,5877 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00072	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-5,7531 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	5,7531 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00073	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,4232 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,4232 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00074	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,5901 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,5901 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00075	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,667 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,667 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00076	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-2,1358 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,1358 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00077	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,5943 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,5943 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00078	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,2694 E-26	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,2694 E-26	0 E+00	0 E+00	-
00079	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-4,4841 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	4,4841 E-27	0 E+00	0 E+00	-
00080	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-7,5438 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	7,5438 E-27	0 E+00	0 E+00	-
	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-



Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale									
Nodo	Dir	e	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
			[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm²]
00081	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,8452 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,8452 E-24	0 E+00	0 E+00	-
00082	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,7821 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00083	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,7821 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-1,782 E-28	0 E+00	0 E+00	-
00084	X	+	0,0000	0,0000	0,0000	1,782 E-28	0 E+00	0 E+00	-
	X	-	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	Y	+	0,0000	0,0000	0,0000	-3,8452 E-24	0 E+00	0 E+00	-
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,8452 E-24	0 E+00	0 E+00	-

### LEGENDA Nodi - Spostamenti per eccentricità accidentale

- Dir

Direzione del sisma.
- Sx, Sy, Sz, Θ x, Θ y, Θ z

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

Valore della tensione sul terreno di sottofondo, per nodi appartenenti a strutture di fondazione.

### TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche													
Trave	CC	Estremo Iniziale						Estremo Finale					
		M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N	T2	T3
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione													
Travata: Trave3b-1-42b													
Trave 3b-1	001	-1 517	0	995	1	10 621	1	10 621	1	10 621	1	10 621	1
	002	-1 915	0	217	1	2 312	1	2 312	1	2 312	1	2 312	1
	003	-2 427	0	275	2	2 930	2	2 930	2	2 930	2	2 930	2
	004	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	005	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Trave 1-42b	001	1 261	37	23 563	-23	25 222	-27	446	-1	-23	-20	12 208	-7
	002	1 592	47	7 256	-30	9 927	-34	562	-2	-1 249	-26	4 311	-8
	003	2 017	60	9 196	-38	12 582	-44	713	-3	-1 584	-33	5 466	-11
	004	-352	1 372	0	0	0	-2 687	-125	210	0	0	0	-1 995
	005	-129	504	0	0	0	-987	-46	78	0	0	0	-734

### LEGENDA Travi - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche

- Trave

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

Identificativo della Condizione di Carico, nella relativa tabella.
- Estremo Iniziale/Finale

Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

### TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA

Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma													
Trave	Di r	Estremo Iniziale						Estremo Finale					
		M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N	T2	T3
		[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Fondazione													
Travata: Trave3b-1-42b													
Trave 3b-1	X	0	0	0	2 622	0	0	0	0	0	16 440	0	0
	Y	0	0	0	0	0	37	0	76	0	0	0	1 793
	Z	0	0	180	0	39	0	0	0	4 808	0	2 039	0
Trave 1-42b	X	0	0	0	16 528	0	0	0	0	0	1 996	0	0
	Y	0	79	0	0	0	146	0	0	0	0	0	128
	Z	0	0	4 962	0	3 179	0	0	0	166	0	228	0

### LEGENDA Travi - Sollecitazioni per effetto del sisma

- Trave

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

Direzione del sisma.
- Estremo Iniziale/Finale

Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

### TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE

Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale															
Trave	Dir	e	Estremo Iniziale						Estremo Finale						
			M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N	T2	T3	
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	
Fondazione															
Travata: Trave3b-1-42b															
Trave 3b-1	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
Trave 1-42b	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	Y	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	

### LEGENDA Travi - Sollecitazioni per eccentricità accidentale

- Trave

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.
- Estremo Iniziale/Finale

Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

### PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche														
Pil	L	CC	Estremo Inferiore					Estremo Superiore					T2	T3
			M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N		
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Pilastrata: Pilastrata1														
Pilastro 1	01	001	0	-5	7	-37 078	64	48	0	4	-6	-37 152	64	48
	01	002	0	-7	9	-11 231	81	61	0	6	-8	-11 231	81	61
	01	003	0	-8	11	-14 234	102	78	0	7	-10	-14 234	102	78
	01	004	0	0	157	0	1 571	0	0	0	-157	0	1 571	0
	01	005	0	0	58	0	577	0	0	0	-58	0	577	0

**LEGENDA Pilastri - Sollecitazioni per condizioni di carico non sismiche**

- Pil**  
 Numero identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- L**  
 Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- CC**  
 Identificativo della Condizione di Carico nella relativa tabella.
- Estremo Inferiore/Superiore**  
 Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

**PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA**

Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma														
Pil	L	Dir	Estremo Inferiore					Estremo Superiore					T2	T3
			M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N		
			[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]
Pilastrata: Pilastrata1														
Pilastro 1	01	X	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	01	Y	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	01	Z	0	0	0	6 798	0	1	0	0	0	6 798	0	1

**LEGENDA Pilastri - Sollecitazioni per effetto del sisma**

- Pil**  
 Numero identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- L**  
 Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Dir**  
 Direzione del sisma.
- Estremo Inferiore/Superiore**  
 Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

**PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE**

Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale														
Pil	L	Dir	e	Estremo Inferiore					Estremo Superiore					T3
				M1	M2	M3	N	T2	T3	M1	M2	M3	N	T2
				[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N]	[N]
Pilastrata: Pilastrata1														
Pilastro 1	01	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	01	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	01	Y	+	9	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0
	01	Y	-	-9	0	0	0	0	0	-9	0	0	0	0

**LEGENDA Pilastri - Sollecitazioni per eccentricità accidentale**

- Pil**  
 Numero identificativo del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
- L**  
 Identificativo del livello, nella relativa tabella.
- Dir**  
 Direzione del sisma.
- e**  
 Segno dell'eccentricità accidentale.
- Estremo Inferiore/Estremo Superiore**  
 Le caratteristiche della sollecitazione sono relative al sistema di riferimento locale 1, 2, 3.

**NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE**

Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche							
N	CC	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	001	0	0	0	0	0	0
00001	002	0	0	0	0	0	0
00001	003	0	0	0	0	0	0
00001	004	0	0	0	0	0	0
00001	005	0	0	0	0	0	0
00002	001	0	0	0	0	0	0
00002	002	0	0	0	0	0	0
00002	003	0	0	0	0	0	0
00002	004	0	0	0	0	0	0
00002	005	0	0	0	0	0	0
00003	001	0	0	0	0	0	0
00003	002	0	0	0	0	0	0
00003	003	0	0	0	0	0	0
00003	004	0	0	0	0	0	0
00003	005	0	0	0	0	0	0
00004	001	0	0	0	0	0	0
00004	002	0	0	0	0	0	0
00004	003	0	0	0	0	0	0
00004	004	0	0	0	0	0	0
00004	005	0	0	0	0	0	0
00005	001	0	0	0	0	0	0
00005	002	0	0	0	0	0	0
00005	003	0	0	0	0	0	0
00005	004	0	0	0	0	0	0
00005	005	0	0	0	0	0	0
00006	001	0	0	0	0	0	0
00006	002	0	0	0	0	0	0
00006	003	0	0	0	0	0	0
00006	004	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche							
N	CC	Fx [N]	Fy [N]	Fz [N]	Mx [N-m]	My [N-m]	Mz [N-m]
00006	005	0	0	0	0	0	0
00007	001	0	0	0	0	0	0
00007	002	0	0	0	0	0	0
00007	003	0	0	0	0	0	0
00007	004	0	0	0	0	0	0
00007	005	0	0	0	0	0	0
00008	001	0	0	0	0	0	0
00008	002	0	0	0	0	0	0
00008	003	0	0	0	0	0	0
00008	004	0	0	0	0	0	0
00008	005	0	0	0	0	0	0
00009	001	0	0	0	0	0	0
00009	002	0	0	0	0	0	0
00009	003	0	0	0	0	0	0
00009	004	0	0	0	0	0	0
00009	005	0	0	0	0	0	0
00010	001	0	0	0	0	0	0
00010	002	0	0	0	0	0	0
00010	003	0	0	0	0	0	0
00010	004	0	0	0	0	0	0
00010	005	0	0	0	0	0	0
00011	001	0	0	0	0	0	0
00011	002	0	0	0	0	0	0
00011	003	0	0	0	0	0	0
00011	004	0	0	0	0	0	0
00011	005	0	0	0	0	0	0
00012	001	0	0	0	0	0	0
00012	002	0	0	0	0	0	0
00012	003	0	0	0	0	0	0
00012	004	0	0	0	0	0	0
00012	005	0	0	0	0	0	0
00013	001	0	0	0	0	0	0
00013	002	0	0	0	0	0	0
00013	003	0	0	0	0	0	0
00013	004	0	0	0	0	0	0
00013	005	0	0	0	0	0	0
00014	001	0	0	0	0	0	0
00014	002	0	0	0	0	0	0
00014	003	0	0	0	0	0	0
00014	004	0	0	0	0	0	0
00014	005	0	0	0	0	0	0
00015	001	0	0	0	0	0	0
00015	002	0	0	0	0	0	0
00015	003	0	0	0	0	0	0
00015	004	0	0	0	0	0	0
00015	005	0	0	0	0	0	0
00016	001	0	0	0	0	0	0
00016	002	0	0	0	0	0	0
00016	003	0	0	0	0	0	0
00016	004	0	0	0	0	0	0
00016	005	0	0	0	0	0	0
00017	001	0	0	0	0	0	0
00017	002	0	0	0	0	0	0
00017	003	0	0	0	0	0	0
00017	004	0	0	0	0	0	0
00017	005	0	0	0	0	0	0
00018	001	0	0	0	0	0	0
00018	002	0	0	0	0	0	0
00018	003	0	0	0	0	0	0
00018	004	0	0	0	0	0	0
00018	005	0	0	0	0	0	0
00019	001	0	0	0	0	0	0
00019	002	0	0	0	0	0	0
00019	003	0	0	0	0	0	0
00019	004	0	0	0	0	0	0
00019	005	0	0	0	0	0	0
00020	001	0	0	0	0	0	0
00020	002	0	0	0	0	0	0
00020	003	0	0	0	0	0	0
00020	004	0	0	0	0	0	0
00020	005	0	0	0	0	0	0
00021	001	0	0	0	0	0	0
00021	002	0	0	0	0	0	0
00021	003	0	0	0	0	0	0
00021	004	0	0	0	0	0	0
00021	005	0	0	0	0	0	0
00022	001	0	0	0	0	0	0
00022	002	0	0	0	0	0	0
00022	003	0	0	0	0	0	0
00022	004	0	0	0	0	0	0
00022	005	0	0	0	0	0	0
00023	001	0	0	0	0	0	0
00023	002	0	0	0	0	0	0
00023	003	0	0	0	0	0	0
00023	004	0	0	0	0	0	0
00023	005	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche							
N	CC	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00024	001	0	0	0	0	0	0
00024	002	0	0	0	0	0	0
00024	003	0	0	0	0	0	0
00024	004	0	0	0	0	0	0
00024	005	0	0	0	0	0	0
00025	001	0	0	0	0	0	0
00025	002	0	0	0	0	0	0
00025	003	0	0	0	0	0	0
00025	004	0	0	0	0	0	0
00025	005	0	0	0	0	0	0
00026	001	0	0	0	0	0	0
00026	002	0	0	0	0	0	0
00026	003	0	0	0	0	0	0
00026	004	0	0	0	0	0	0
00026	005	0	0	0	0	0	0
00027	001	0	0	0	0	0	0
00027	002	0	0	0	0	0	0
00027	003	0	0	0	0	0	0
00027	004	0	0	0	0	0	0
00027	005	0	0	0	0	0	0
00028	001	0	0	0	0	0	0
00028	002	0	0	0	0	0	0
00028	003	0	0	0	0	0	0
00028	004	0	0	0	0	0	0
00028	005	0	0	0	0	0	0
00029	001	0	0	0	0	0	0
00029	002	0	0	0	0	0	0
00029	003	0	0	0	0	0	0
00029	004	0	0	0	0	0	0
00029	005	0	0	0	0	0	0
00030	001	0	0	0	0	0	0
00030	002	0	0	0	0	0	0
00030	003	0	0	0	0	0	0
00030	004	0	0	0	0	0	0
00030	005	0	0	0	0	0	0
00031	001	0	0	0	0	0	0
00031	002	0	0	0	0	0	0
00031	003	0	0	0	0	0	0
00031	004	0	0	0	0	0	0
00031	005	0	0	0	0	0	0
00032	001	0	0	0	0	0	0
00032	002	0	0	0	0	0	0
00032	003	0	0	0	0	0	0
00032	004	0	0	0	0	0	0
00032	005	0	0	0	0	0	0
00033	001	0	0	0	0	0	0
00033	002	0	0	0	0	0	0
00033	003	0	0	0	0	0	0
00033	004	0	0	0	0	0	0
00033	005	0	0	0	0	0	0
00034	001	0	0	0	0	0	0
00034	002	0	0	0	0	0	0
00034	003	0	0	0	0	0	0
00034	004	0	0	0	0	0	0
00034	005	0	0	0	0	0	0
00035	001	0	0	0	0	0	0
00035	002	0	0	0	0	0	0
00035	003	0	0	0	0	0	0
00035	004	0	0	0	0	0	0
00035	005	0	0	0	0	0	0
00036	001	0	0	0	0	0	0
00036	002	0	0	0	0	0	0
00036	003	0	0	0	0	0	0
00036	004	0	0	0	0	0	0
00036	005	0	0	0	0	0	0
00037	001	0	0	0	0	0	0
00037	002	0	0	0	0	0	0
00037	003	0	0	0	0	0	0
00037	004	0	0	0	0	0	0
00037	005	0	0	0	0	0	0
00038	001	0	0	0	0	0	0
00038	002	0	0	0	0	0	0
00038	003	0	0	0	0	0	0
00038	004	0	0	0	0	0	0
00038	005	0	0	0	0	0	0
00039	001	0	0	0	0	0	0
00039	002	0	0	0	0	0	0
00039	003	0	0	0	0	0	0
00039	004	0	0	0	0	0	0
00039	005	0	0	0	0	0	0
00040	001	0	0	0	0	0	0
00040	002	0	0	0	0	0	0
00040	003	0	0	0	0	0	0
00040	004	0	0	0	0	0	0
00040	005	0	0	0	0	0	0
00041	001	0	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche							
N	CC	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00041	002	0	0	0	0	0	0
00041	003	0	0	0	0	0	0
00041	004	0	0	0	0	0	0
00041	005	0	0	0	0	0	0
00042	001	-48	64	37 152	6	4	0
00042	002	-61	81	11 231	8	6	0
00042	003	-78	102	14 234	10	7	0
00042	004	0	1 571	0	157	0	0
00042	005	0	577	0	58	0	0
00043	001	1	0	11 886	-1 712	16	0
00043	002	1	0	2 588	-2 161	5	0
00043	003	2	0	3 280	-2 738	6	0
00043	004	0	4 037	0	0	0	0
00043	005	0	1 484	0	0	0	0
00044	001	1	0	11 881	-1 711	3	0
00044	002	1	0	2 585	-2 160	4	0
00044	003	2	0	3 276	-2 737	5	0
00044	004	0	4 022	0	0	0	0
00044	005	0	1 478	0	0	0	0
00045	001	1	0	11 896	-1 712	13	0
00045	002	1	0	2 590	-2 161	3	0
00045	003	2	0	3 283	-2 739	4	0
00045	004	0	4 057	0	0	0	0
00045	005	0	1 491	0	0	0	0
00046	001	1	0	11 779	-1 698	-219	0
00046	002	1	0	2 564	-2 144	-48	0
00046	003	2	0	3 250	-2 717	-61	0
00046	004	0	4 048	0	0	0	0
00046	005	0	1 488	0	0	0	0
00047	001	1	0	11 867	-1 706	-91	0
00047	002	1	0	2 584	-2 154	-20	0
00047	003	2	0	3 275	-2 730	-26	0
00047	004	0	4 077	0	0	0	0
00047	005	0	1 498	0	0	0	0
00048	001	1	0	11 884	-1 710	-13	0
00048	002	1	0	2 583	-2 159	4	0
00048	003	2	0	3 273	-2 736	5	0
00048	004	0	4 014	0	1	0	0
00048	005	0	1 475	0	0	0	0
00049	001	1	0	11 893	-1 709	-17	0
00049	002	1	0	2 580	-2 157	7	0
00049	003	2	0	3 269	-2 734	9	0
00049	004	0	4 013	0	1	0	0
00049	005	0	1 475	0	0	0	0
00050	001	1	0	11 900	-1 707	2	0
00050	002	1	0	2 573	-2 155	16	0
00050	003	2	0	3 261	-2 731	20	0
00050	004	0	4 017	0	2	0	0
00050	005	0	1 476	0	1	0	0
00051	001	1	0	11 812	-1 702	195	0
00051	002	2	0	2 533	-2 149	61	0
00051	003	2	1	3 210	-2 723	77	0
00051	004	0	4 033	0	6	0	0
00051	005	0	1 482	0	2	0	0
00052	001	1	0	11 883	-1 705	64	0
00052	002	2	0	2 559	-2 152	33	0
00052	003	2	1	3 244	-2 728	42	0
00052	004	0	4 026	0	4	0	0
00052	005	0	1 479	0	1	0	0
00053	001	1	-3	10 109	-1 536	1 309	0
00053	002	2	-4	2 245	-1 939	125	0
00053	003	2	-6	2 845	-2 457	158	0
00053	004	0	3 929	0	51	0	0
00053	005	0	1 444	0	19	0	0
00054	001	1	-2	10 799	-1 612	1 031	0
00054	002	2	-2	2 330	-2 035	154	0
00054	003	2	-3	2 952	-2 579	195	0
00054	004	0	3 981	0	30	0	0
00054	005	0	1 463	0	11	0	0
00055	001	1	-6	9 313	-1 408	1 356	0
00055	002	2	-7	2 202	-1 777	2	0
00055	003	2	-9	2 791	-2 252	2	0
00055	004	0	3 861	0	85	0	0
00055	005	0	1 419	0	31	0	0
00056	001	1	-8	8 634	-1 196	861	0
00056	002	2	-10	2 273	-1 510	-278	0
00056	003	2	-13	2 880	-1 913	-352	0
00056	004	0	3 793	0	143	0	0
00056	005	0	1 394	0	52	0	0
00057	001	1	0	11 306	-1 658	706	0
00057	002	2	-1	2 415	-2 093	136	0
00057	003	2	-1	3 061	-2 653	172	0
00057	004	0	4 015	0	18	0	0
00057	005	0	1 475	0	7	0	0
00058	001	1	0	11 896	-1 711	-18	0
00058	002	1	0	2 590	-2 160	-4	0

**Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche**

N	CC	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00058	003	2	0	3 283	-2 737	-5	0
00058	004	0	4 074	0	0	0	0
00058	005	0	1 497	0	0	0	0
00059	001	1	0	11 279	-1 661	-683	0
00059	002	1	0	2 455	-2 097	-149	0
00059	003	2	0	3 112	-2 657	-189	0
00059	004	0	3 793	0	0	0	0
00059	005	0	1 394	0	0	0	0
00060	001	1	0	11 630	-1 688	423	0
00060	002	2	0	2 484	-2 130	100	0
00060	003	2	0	3 149	-2 700	127	0
00060	004	0	4 031	0	11	0	0
00060	005	0	1 482	0	4	0	0
00061	001	1	0	11 597	-1 685	-418	0
00061	002	1	0	2 524	-2 127	-91	0
00061	003	2	0	3 200	-2 695	-116	0
00061	004	0	3 963	0	0	0	0
00061	005	0	1 456	0	0	0	0
00062	001	1	0	13 320	-64	-856	0
00062	002	2	-1	4 988	-81	-328	0
00062	003	2	-1	6 322	-102	-415	0
00062	004	0	4 002	0	18	0	0
00062	005	0	1 471	0	7	0	0
00063	001	1	-2	12 682	-107	-1 343	0
00063	002	2	-2	4 734	-136	-551	0
00063	003	2	-3	6 000	-172	-698	0
00063	004	0	3 969	0	30	0	0
00063	005	0	1 459	0	11	0	0
00064	001	1	0	13 702	-38	-474	0
00064	002	2	0	5 129	-48	-166	0
00064	003	2	0	6 501	-61	-210	0
00064	004	0	4 018	0	11	0	0
00064	005	0	1 477	0	4	0	0
00065	001	1	0	13 977	-13	-67	0
00065	002	2	0	5 212	-17	-8	0
00065	003	2	1	6 606	-21	-10	0
00065	004	0	4 022	0	4	0	0
00065	005	0	1 478	0	1	0	0
00066	001	1	0	13 898	-23	-218	0
00066	002	2	0	5 193	-28	-64	0
00066	003	2	1	6 582	-36	-81	0
00066	004	0	4 023	0	6	0	0
00066	005	0	1 478	0	2	0	0
00067	001	1	-3	11 746	-181	-1 851	0
00067	002	2	-4	4 336	-228	-813	0
00067	003	2	-6	5 496	-289	-1 031	0
00067	004	0	3 917	0	51	0	0
00067	005	0	1 440	0	19	0	0
00068	001	1	-6	10 562	-304	-2 176	0
00068	002	2	-7	3 793	-383	-1 046	0
00068	003	2	-9	4 807	-486	-1 326	0
00068	004	0	3 851	0	85	0	0
00068	005	0	1 415	0	31	0	0
00069	001	1	-8	9 317	-512	-1 950	0
00069	002	2	-10	3 149	-646	-1 113	0
00069	003	2	-13	3 991	-818	-1 411	0
00069	004	0	3 786	0	143	0	0
00069	005	0	1 391	0	53	0	0
00070	001	1	0	13 915	0	114	0
00070	002	1	0	5 166	0	42	0
00070	003	2	0	6 547	0	53	0
00070	004	0	4 078	0	0	0	0
00070	005	0	1 498	0	0	0	0
00071	001	1	0	13 955	0	33	0
00071	002	1	0	5 180	0	12	0
00071	003	2	0	6 566	-1	15	0
00071	004	0	4 077	0	0	0	0
00071	005	0	1 498	0	0	0	0
00072	001	1	0	13 810	0	259	0
00072	002	1	0	5 127	0	96	0
00072	003	2	0	6 498	0	121	0
00072	004	0	4 048	0	0	0	0
00072	005	0	1 487	0	0	0	0
00073	001	1	0	13 223	0	800	0
00073	002	1	0	4 910	0	297	0
00073	003	2	0	6 222	0	376	0
00073	004	0	3 793	0	0	0	0
00073	005	0	1 394	0	0	0	0
00074	001	1	0	13 596	0	489	0
00074	002	1	0	5 048	0	181	0
00074	003	2	0	6 398	0	230	0
00074	004	0	3 962	0	0	0	0
00074	005	0	1 456	0	0	0	0
00075	001	1	0	13 962	-1	-2	0
00075	002	1	0	5 183	-1	0	0
00075	003	2	0	6 569	-1	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche							
N	CC	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00075	004	0	4 063	0	0	0	0
00075	005	0	1 493	0	0	0	0
00076	001	1	0	13 982	-5	26	0
00076	002	1	0	5 199	-6	19	0
00076	003	2	0	6 589	-8	24	0
00076	004	0	4 021	0	1	0	0
00076	005	0	1 478	0	0	0	0
00077	001	1	0	13 992	-8	3	0
00077	002	1	0	5 209	-10	15	0
00077	003	2	0	6 602	-13	19	0
00077	004	0	4 021	0	2	0	0
00077	005	0	1 478	0	1	0	0
00078	001	1	0	13 967	-3	22	0
00078	002	1	0	5 189	-4	14	0
00078	003	2	0	6 577	-5	17	0
00078	004	0	4 025	0	1	0	0
00078	005	0	1 479	0	0	0	0
00079	001	1	0	13 959	-1	-5	0
00079	002	1	0	5 182	-1	-1	0
00079	003	2	0	6 568	-2	-1	0
00079	004	0	4 047	0	0	0	0
00079	005	0	1 487	0	0	0	0
00080	001	1	0	13 959	-2	7	0
00080	002	1	0	5 183	-2	5	0
00080	003	2	0	6 569	-3	7	0
00080	004	0	4 033	0	0	0	0
00080	005	0	1 482	0	0	0	0
00081	001	2	-9	8 519	-852	-607	2
00081	002	2	-12	2 584	-1 076	-781	2
00081	003	3	-15	3 275	-1 364	-990	3
00081	004	0	3 757	0	238	0	39
00081	005	0	1 381	0	88	0	14
00082	001	1	0	12 453	0	1 166	0
00082	002	1	0	4 624	0	433	0
00082	003	2	0	5 860	0	548	0
00082	004	0	3 422	0	0	0	0
00082	005	0	1 258	0	0	0	0
00083	001	1	0	10 621	-1 517	-995	0
00083	002	1	0	2 312	-1 915	-217	0
00083	003	2	0	2 930	-2 427	-275	0
00083	004	0	3 422	0	0	0	0
00083	005	0	1 258	0	0	0	0
00084	001	0	0	0	0	0	0
00084	002	0	0	0	0	0	0
00084	003	0	0	0	0	0	0
00084	004	0	0	0	0	0	0
00084	005	0	0	0	0	0	0

LEGENDA Nodi - Reazioni vincolari esterne per condizioni di carico non sismiche

**N** Numero identificativo del nodo.  
**CC** Identificativo della Condizione di Carico nella relativa tabella.  
**Fx, FyFz, Mx, My, Mz** Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

## NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
N	Dir	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[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

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
N	Dir	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
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
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
00027	X	0	0	0	0	0	0
00027	Y	0	0	0	0	0	0
00027	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



Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
N	Dir	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00038	Z	0	0	0	0	0	0
00039	X	0	0	0	0	0	0
00039	Y	0	0	0	0	0	0
00039	Z	0	0	0	0	0	0
00040	X	0	0	0	0	0	0
00040	Y	0	0	0	0	0	0
00040	Z	0	0	0	0	0	0
00041	X	0	0	0	0	0	0
00041	Y	0	0	0	0	0	0
00041	Z	0	0	0	0	0	0
00042	X	0	0	1	0	0	0
00042	Y	0	0	0	0	0	0
00042	Z	0	0	6 798	0	0	0
00043	X	6 363	0	0	0	0	0
00043	Y	0	4 139	0	0	0	0
00043	Z	0	0	2 135	0	68	0
00044	X	6 380	0	0	0	0	0
00044	Y	0	4 108	0	0	0	0
00044	Z	0	0	2 106	0	44	0
00045	X	6 349	0	0	0	0	0
00045	Y	0	4 182	0	0	0	0
00045	Z	0	0	2 171	0	69	0
00046	X	6 315	0	0	0	0	0
00046	Y	0	4 165	0	0	0	0
00046	Z	0	0	2 196	0	56	0
00047	X	6 324	0	0	0	0	0
00047	Y	0	4 223	0	0	0	0
00047	Z	0	0	2 213	0	17	0
00048	X	6 398	0	0	0	0	0
00048	Y	0	4 101	0	0	0	0
00048	Z	0	0	2 096	0	11	0
00049	X	6 418	0	0	0	0	0
00049	Y	0	4 118	0	0	0	0
00049	Z	0	0	2 108	0	44	0
00050	X	6 440	0	0	0	0	0
00050	Y	0	4 150	0	0	0	0
00050	Z	0	0	2 140	0	78	0
00051	X	6 491	0	0	0	0	0
00051	Y	0	4 206	0	0	0	0
00051	Z	0	0	2 211	0	79	0
00052	X	6 464	0	0	0	0	0
00052	Y	0	4 183	0	0	0	0
00052	Z	0	0	2 180	0	90	0
00053	X	6 617	0	0	0	0	0
00053	Y	0	4 230	0	0	0	0
00053	Z	0	0	1 869	0	318	0
00054	X	6 582	0	0	0	0	0
00054	Y	0	4 194	0	0	0	0
00054	Z	0	0	2 037	0	255	0
00055	X	6 654	0	0	0	0	0
00055	Y	0	4 339	0	0	0	0
00055	Z	0	0	1 682	0	302	0
00056	X	6 693	0	0	0	0	0
00056	Y	0	4 540	0	0	0	0
00056	Z	0	0	1 545	0	159	0
00057	X	6 550	0	0	0	0	0
00057	Y	0	4 198	0	0	0	0
00057	Z	0	0	2 153	0	162	0
00058	X	6 336	0	0	0	0	0
00058	Y	0	4 219	0	0	0	0
00058	Z	0	0	2 201	0	48	0
00059	X	6 301	0	0	0	0	0
00059	Y	0	3 782	0	0	0	0
00059	Z	0	0	2 066	0	166	0
00060	X	6 520	0	0	0	0	0
00060	Y	0	4 209	0	0	0	0
00060	Z	0	0	2 208	0	89	0
00061	X	6 307	0	0	0	0	0
00061	Y	0	4 023	0	0	0	0
00061	Z	0	0	2 147	0	113	0
00062	X	6 917	0	0	0	0	0
00062	Y	0	5 637	0	0	0	0
00062	Z	0	0	2 974	0	295	0
00063	X	6 885	0	0	0	0	0
00063	Y	0	5 601	0	0	0	0
00063	Z	0	0	2 768	0	438	0
00064	X	6 946	0	0	0	0	0
00064	Y	0	5 649	0	0	0	0
00064	Z	0	0	3 097	0	171	0
00065	X	6 996	0	0	0	0	0
00065	Y	0	5 652	0	0	0	0
00065	Z	0	0	3 167	0	46	0
00066	X	6 972	0	0	0	0	0
00066	Y	0	5 652	0	0	0	0
00066	Z	0	0	3 155	0	83	0
00067	X	6 851	0	0	0	0	0

Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma							
N	Dir	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
		[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00067	Y	0	5 515	0	0	0	0
00067	Z	0	0	2 480	0	567	0
00068	X	6 815	0	0	0	0	0
00068	Y	0	5 358	0	0	0	0
00068	Z	0	0	2 135	0	630	0
00069	X	6 775	0	0	0	0	0
00069	Y	0	5 118	0	0	0	0
00069	Z	0	0	1 788	0	550	0
00070	X	7 104	0	0	0	0	0
00070	Y	0	5 649	0	0	0	0
00070	Z	0	0	3 065	0	31	0
00071	X	7 098	0	0	0	0	0
00071	Y	0	5 637	0	0	0	0
00071	Z	0	0	3 067	0	22	0
00072	X	7 108	0	0	0	0	0
00072	Y	0	5 626	0	0	0	0
00072	Z	0	0	3 051	0	54	0
00073	X	7 110	0	0	0	0	0
00073	Y	0	5 329	0	0	0	0
00073	Z	0	0	2 948	0	150	0
00074	X	7 110	0	0	0	0	0
00074	Y	0	5 530	0	0	0	0
00074	Z	0	0	3 015	0	95	0
00075	X	7 090	0	0	0	0	0
00075	Y	0	5 617	0	0	0	0
00075	Z	0	0	3 067	0	15	0
00076	X	7 036	0	0	0	0	0
00076	Y	0	5 641	0	0	0	0
00076	Z	0	0	3 127	0	49	0
00077	X	7 017	0	0	0	0	0
00077	Y	0	5 650	0	0	0	0
00077	Z	0	0	3 153	0	48	0
00078	X	7 053	0	0	0	0	0
00078	Y	0	5 627	0	0	0	0
00078	Z	0	0	3 101	0	41	0
00079	X	7 080	0	0	0	0	0
00079	Y	0	5 609	0	0	0	0
00079	Z	0	0	3 070	0	15	0
00080	X	7 068	0	0	0	0	0
00080	Y	0	5 614	0	0	0	0
00080	Z	0	0	3 082	0	27	0
00081	X	6 734	0	0	0	0	0
00081	Y	0	4 828	0	0	0	141
00081	Z	0	0	1 560	0	188	0
00082	X	7 103	0	0	0	0	0
00082	Y	0	4 937	0	0	0	0
00082	Z	0	0	2 826	0	165	0
00083	X	6 292	0	0	0	0	0
00083	Y	0	3 359	0	0	0	0
00083	Z	0	0	1 929	0	179	0
00084	X	0	0	0	0	0	0
00084	Y	0	0	0	0	0	0
00084	Z	0	0	0	0	0	0

#### LEGENDA Nodi - Reazioni vincolari esterne per effetto del sisma

**N** Numero identificativo del NODO.

**Dir** Direzione del sisma.

**Fx, Fy, Fz, Mx, My, Mz** Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

### NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale								
N	Dir	e	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00001	X	+	0	0	0	0	0	0
00001	X	-	0	0	0	0	0	0
00001	Y	+	0	0	0	0	0	0
00001	Y	-	0	0	0	0	0	0
00002	X	+	0	0	0	0	0	0
00002	X	-	0	0	0	0	0	0
00002	Y	+	0	0	0	0	0	0
00002	Y	-	0	0	0	0	0	0
00003	X	+	0	0	0	0	0	0
00003	X	-	0	0	0	0	0	0
00003	Y	+	0	0	0	0	0	0
00003	Y	-	0	0	0	0	0	0
00004	X	+	0	0	0	0	0	0
00004	X	-	0	0	0	0	0	0
00004	Y	+	0	0	0	0	0	0
00004	Y	-	0	0	0	0	0	0
00005	X	+	0	0	0	0	0	0
00005	X	-	0	0	0	0	0	0
00005	Y	+	0	0	0	0	0	0
00005	Y	-	0	0	0	0	0	0
00006	X	+	0	0	0	0	0	0
00006	X	-	0	0	0	0	0	0
00006	Y	+	0	0	0	0	0	0

**Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale**

N	Dir	e	Fx [N]	Fy [N]	Fz [N]	Mx [N-m]	My [N-m]	Mz [N-m]
00006	Y	-	0	0	0	0	0	0
00007	X	+	0	0	0	0	0	0
00007	X	-	0	0	0	0	0	0
00007	Y	+	0	0	0	0	0	0
00007	Y	-	0	0	0	0	0	0
00008	X	+	0	0	0	0	0	0
00008	X	-	0	0	0	0	0	0
00008	Y	+	0	0	0	0	0	0
00008	Y	-	0	0	0	0	0	0
00009	X	+	0	0	0	0	0	0
00009	X	-	0	0	0	0	0	0
00009	Y	+	0	0	0	0	0	0
00009	Y	-	0	0	0	0	0	0
00010	X	+	0	0	0	0	0	0
00010	X	-	0	0	0	0	0	0
00010	Y	+	0	0	0	0	0	0
00010	Y	-	0	0	0	0	0	0
00011	X	+	0	0	0	0	0	0
00011	X	-	0	0	0	0	0	0
00011	Y	+	0	0	0	0	0	0
00011	Y	-	0	0	0	0	0	0
00012	X	+	0	0	0	0	0	0
00012	X	-	0	0	0	0	0	0
00012	Y	+	0	0	0	0	0	0
00012	Y	-	0	0	0	0	0	0
00013	X	+	0	0	0	0	0	0
00013	X	-	0	0	0	0	0	0
00013	Y	+	0	0	0	0	0	0
00013	Y	-	0	0	0	0	0	0
00014	X	+	0	0	0	0	0	0
00014	X	-	0	0	0	0	0	0
00014	Y	+	0	0	0	0	0	0
00014	Y	-	0	0	0	0	0	0
00015	X	+	0	0	0	0	0	0
00015	X	-	0	0	0	0	0	0
00015	Y	+	0	0	0	0	0	0
00015	Y	-	0	0	0	0	0	0
00016	X	+	0	0	0	0	0	0
00016	X	-	0	0	0	0	0	0
00016	Y	+	0	0	0	0	0	0
00016	Y	-	0	0	0	0	0	0
00017	X	+	0	0	0	0	0	0
00017	X	-	0	0	0	0	0	0
00017	Y	+	0	0	0	0	0	0
00017	Y	-	0	0	0	0	0	0
00018	X	+	0	0	0	0	0	0
00018	X	-	0	0	0	0	0	0
00018	Y	+	0	0	0	0	0	0
00018	Y	-	0	0	0	0	0	0
00019	X	+	0	0	0	0	0	0
00019	X	-	0	0	0	0	0	0
00019	Y	+	0	0	0	0	0	0
00019	Y	-	0	0	0	0	0	0
00020	X	+	0	0	0	0	0	0
00020	X	-	0	0	0	0	0	0
00020	Y	+	0	0	0	0	0	0
00020	Y	-	0	0	0	0	0	0
00021	X	+	0	0	0	0	0	0
00021	X	-	0	0	0	0	0	0
00021	Y	+	0	0	0	0	0	0
00021	Y	-	0	0	0	0	0	0
00022	X	+	0	0	0	0	0	0
00022	X	-	0	0	0	0	0	0
00022	Y	+	0	0	0	0	0	0
00022	Y	-	0	0	0	0	0	0
00023	X	+	0	0	0	0	0	0
00023	X	-	0	0	0	0	0	0
00023	Y	+	0	0	0	0	0	0
00023	Y	-	0	0	0	0	0	0
00024	X	+	0	0	0	0	0	0
00024	X	-	0	0	0	0	0	0
00024	Y	+	0	0	0	0	0	0
00024	Y	-	0	0	0	0	0	0
00025	X	+	0	0	0	0	0	0
00025	X	-	0	0	0	0	0	0
00025	Y	+	0	0	0	0	0	0
00025	Y	-	0	0	0	0	0	0
00026	X	+	0	0	0	0	0	0
00026	X	-	0	0	0	0	0	0
00026	Y	+	0	0	0	0	0	0
00026	Y	-	0	0	0	0	0	0
00027	X	+	0	0	0	0	0	0
00027	X	-	0	0	0	0	0	0
00027	Y	+	0	0	0	0	0	0
00027	Y	-	0	0	0	0	0	0
00028	X	+	0	0	0	0	0	0

**Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale**

N	Dir	e	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]
00028	X	-	0	0	0	0	0	0
00028	Y	+	0	0	0	0	0	0
00028	Y	-	0	0	0	0	0	0
00029	X	+	0	0	0	0	0	0
00029	X	-	0	0	0	0	0	0
00029	Y	+	0	0	0	0	0	0
00029	Y	-	0	0	0	0	0	0
00030	X	+	0	0	0	0	0	0
00030	X	-	0	0	0	0	0	0
00030	Y	+	0	0	0	0	0	0
00030	Y	-	0	0	0	0	0	0
00031	X	+	0	0	0	0	0	0
00031	X	-	0	0	0	0	0	0
00031	Y	+	0	0	0	0	0	0
00031	Y	-	0	0	0	0	0	0
00032	X	+	0	0	0	0	0	0
00032	X	-	0	0	0	0	0	0
00032	Y	+	0	0	0	0	0	0
00032	Y	-	0	0	0	0	0	0
00033	X	+	0	0	0	0	0	0
00033	X	-	0	0	0	0	0	0
00033	Y	+	0	0	0	0	0	0
00033	Y	-	0	0	0	0	0	0
00034	X	+	0	0	0	0	0	0
00034	X	-	0	0	0	0	0	0
00034	Y	+	0	0	0	0	0	0
00034	Y	-	0	0	0	0	0	0
00035	X	+	0	0	0	0	0	0
00035	X	-	0	0	0	0	0	0
00035	Y	+	0	0	0	0	0	0
00035	Y	-	0	0	0	0	0	0
00036	X	+	0	0	0	0	0	0
00036	X	-	0	0	0	0	0	0
00036	Y	+	0	0	0	0	0	0
00036	Y	-	0	0	0	0	0	0
00037	X	+	0	0	0	0	0	0
00037	X	-	0	0	0	0	0	0
00037	Y	+	0	0	0	0	0	0
00037	Y	-	0	0	0	0	0	0
00038	X	+	0	0	0	0	0	0
00038	X	-	0	0	0	0	0	0
00038	Y	+	0	0	0	0	0	0
00038	Y	-	0	0	0	0	0	0
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
00042	X	-	0	0	0	0	0	0
00042	Y	+	0	0	0	0	0	-9
00042	Y	-	0	0	0	0	0	9
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

**Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale**

N	Dir	e	Fx [N]	Fy [N]	Fz [N]	Mx [N-m]	My [N-m]	Mz [N-m]
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	+	0	0	0	0	0	0
00063	X	-	0	0	0	0	0	0
00063	Y	+	0	0	0	0	0	0
00063	Y	-	0	0	0	0	0	0
00064	X	+	0	0	0	0	0	0
00064	X	-	0	0	0	0	0	0
00064	Y	+	0	0	0	0	0	0
00064	Y	-	0	0	0	0	0	0
00065	X	+	0	0	0	0	0	0
00065	X	-	0	0	0	0	0	0
00065	Y	+	0	0	0	0	0	0
00065	Y	-	0	0	0	0	0	0
00066	X	+	0	0	0	0	0	0
00066	X	-	0	0	0	0	0	0
00066	Y	+	0	0	0	0	0	0
00066	Y	-	0	0	0	0	0	0
00067	X	+	0	0	0	0	0	0
00067	X	-	0	0	0	0	0	0
00067	Y	+	0	0	0	0	0	0
00067	Y	-	0	0	0	0	0	0
00068	X	+	0	0	0	0	0	0
00068	X	-	0	0	0	0	0	0
00068	Y	+	0	0	0	0	0	0
00068	Y	-	0	0	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

Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale									
N	Dir	e	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	
			[N]	[N]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	
00071	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00071	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00071	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00072	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00072	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00072	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00072	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00073	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00073	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00073	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00073	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00074	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00074	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00074	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00074	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00075	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00075	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00075	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00075	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00076	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00076	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00076	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00076	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00077	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00077	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00077	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00077	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00078	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00078	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00078	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00078	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00079	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00079	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00079	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00079	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00080	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00080	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00080	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00080	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00081	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00081	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00081	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00081	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00082	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00082	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00082	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00082	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00083	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00083	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00083	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00083	Y	-	0	0	0	0	0	0	0
00084	X	+	0	0	0	0	0	0	0
00084	X	-	0	0	0	0	0	0	0
00084	Y	+	0	0	0	0	0	0	0
00084	Y	-	0	0	0	0	0	0	0

## LEGENDA Nodi - Reazioni vincolari esterne per eccentricità accidentale

**N** Numero identificativo del nodo.  
**Dir** Direzione del sisma.  
**e** Segno dell'eccentricità accidentale.  
**Fx, Fy, Fz, Mx, My, Mz** Reazioni vincolari relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

## EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE

### Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche

Tg <sub>tot</sub> X	Tg <sub>tot</sub> Y	Tg <sub>pil</sub> X	Tg <sub>pil</sub> Y	% <sub>pil</sub> X	% <sub>pil</sub> Y	Tg <sub>setti</sub> X	Tg <sub>setti</sub> Y	% <sub>setti</sub> X	% <sub>setti</sub> Y	Tg <sub>altro</sub> X	Tg <sub>altro</sub> Y	% <sub>altro</sub> X	% <sub>altro</sub> Y
[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			[N]	[N]		
0	0	0	0	100,0	100,0	0	0	100,0	100,0	0	0	100,0	100,0

### LEGENDA Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche

**Tg<sub>tot</sub>** Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y) [N]  
**Tg<sub>pil</sub>** Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y) [N]  
**%<sub>pil</sub>** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y)  
**Tg<sub>setti</sub>** Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti [N]  
**%<sub>setti</sub>** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y)  
**Tg<sub>altro</sub>** Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y)[N]  
**%<sub>altro</sub>** Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y)

## NODI - VERIFICA DI CONFINAMENTO

### Nodi - Verifica di confinamento

N	Vc	Nd	Pos	Rc k	fy k	φs t	nb r	ns t	i	σ <sub>rst</sub>		Bc	Hb	Hc	Afsup	Afinf	Vjbd	Vjbr	σ <sub>pra</sub>	
										Cmpr	Trz								Cmpr	Trz
	[N]	[N]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[m]			[cm]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[N]	[N]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]

### LEGENDA Nodi - Verifica di confinamento

**N** Identificativo del nodo nella relativa tabella.

Nodi - Verifica di confinamento																				
N	Vc	Nd	Pos	Rc k	fy k	φs t	nb r	ns t	i	σ <sub>rst</sub>		Bc	Hb	Hc	Afsup	Afinf	Vjbd	Vjbr	σ <sub>prg</sub>	
	[N]	[N]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[m]			[cm]	Cmpr	Trz	[cm]	[cm]	[cm]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[N]	[N]	Cmpr	Trz

### LEGENDA Nodi - Verifica di confinamento

Vc	Forza di taglio massimo nel pilastro.
Nd	Sforzo normale massimo nel pilastro.
Pos	Posizione del Nodo nella Struttura (Interno o Esterno).
Rck	Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo a 28 gg.
fyk	Tensione caratteristica di snervamento dell'acciaio.
φst	Diametro delle staffe.
nbr	Numero braccia delle staffe.
nst	Numero delle staffe.
i	Interasse delle staffe.
Bc	Larghezza effettiva del Nodo.
Hb	Altezza netta delle travi.
Hc	Distanza massima tra le armature del Pilastro superiore.
Af	Area Longitudinale a Flessione della Trave (superiore ed inferiore).
Vjbd	Taglio Orizzontale di Progetto.
Vjbr	Taglio Orizzontale Resistente per Compressione Diagonale.
σ <sub>prg</sub>	Tensioni di Progetto. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)
σ <sub>rst</sub>	Tensione Normale Resistente. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)

### PILASTRI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Elevazione)

Pilastri - Verifiche pressoflessione deviata allo stato limite ultimo																				
Livello	N	Mx	My	CS	MRx	MRy	NdMax	Nr	α	ϕ <sub>Ve</sub>	ϕ <sub>Vi</sub>	ϕ <sub>St</sub>	Lato 1				Lato 2			
													L	N <sub>re</sub> <sub>q</sub>	N	ϕ	L	N <sub>re</sub> <sub>q</sub>	N <sub>f</sub>	ϕ
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[m]	[m]	[m]	[cm]			[m]	[cm]			[m]
Pilastrata: Pilastrata1																				
Piano Terra	-84 249	-1 685	-1 685	0,22	1 169	1 169	0	22 929	2,22	12	12	10	5	1	0	12	5	1	0	12
ERRORE: L'armatura totale è maggiore del massimo consentito																				
Coefficiente di sicurezza (allo SLU) inferiore a 1																				

### LEGENDA Pilastri - Verifiche pressoflessione deviata allo stato limite ultimo

Livello	Livello del Pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
N, Mx, My	Valori della terna di sollecitazione cui corrisponde il minimo coefficiente di sicurezza.
CS	Minimo Coefficiente di sicurezza: [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100. (Le sollecitazioni ultime Nu, Mxu, Myu sono date da N, Mx, My moltiplicate per CS).
MRx, MRy	Momento Resistente lungo X e lungo Y.
NdMax	Massimo sforzo di compressione.
Nr	Sforzo resistente a compressione.
α	Esponente Alfa per la valutazione del Coefficiente di sicurezza.
φ <sub>Ve</sub> , φ <sub>Vi</sub> , φ <sub>St</sub>	Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe.
L, N <sub>reg</sub> , N <sub>f</sub> , φ	Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

### PILASTRI - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Elevazione)

Pilastri - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo stato limite ultimo									
Livello	Tc	CS	Vcc	Vwd	Vcd	Vwp	Vrds	Aft	Pst
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm]
<b>Pilastrata: Pilastrata1</b>									
Piano Terra	2 697	1,18	3175	160426	0	0	-	0,6283	2

### LEGENDA Pilastri - Verifiche a taglio per pressoflessione deviata allo stato limite ultimo

Livello	Livello del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
Tc	Valori della massima sollecitazione di taglio composta in funzione di Tx, Ty e dell'asse neutro.
CS	Minimo Coefficiente di sicurezza: [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100.
Vcc	Taglio ultimo per conglomerato compresso.
Vwd	Contributo dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe.
Vcd	Contributo del calcestruzzo al taglio ultimo.
Vwp	Contributo dell'acciaio al taglio ultimo dovuto ai ferri piegati.
Vrds	Taglio ultimo per scorrimento Piani orizzontali.
Aft	Area di ferro per il taglio per centimetro.
Pst	Passo massimo staffe da Normativa.

### PILASTRI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO (Elevazione)

Pilastri - Verifiche pressoflessione deviata allo stato limite di esercizio												
Livello	Trazione calcestruzzo				Compressione calcestruzzo				Trazione acciaio			
	σ <sub>ct</sub>	N	Mx	My	σ <sub>cc</sub>	N	Mx	My	σ <sub>at</sub>	N	Mx	My
	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N·m]	[N·m]
<b>Pilastrata: Pilastrata1</b>												
Piano Terra	AA=PCA	CA=FQR	ε sm=0,00033	Ae=17,0 cm <sup>2</sup> sm=51 mm	CA=QPR	ε sm=0,00031	Ae=15,0 cm <sup>2</sup> sm=51 mm					
	0,000	-	-	-	0,000	-	-	-	175,966	-62 605	-184	-20

### LEGENDA Pilastri - Verifiche pressoflessione deviata allo stato limite di esercizio

Livello	Livello del pilastro. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
CA	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FQR] = Frequente - [RAR] = Rara.
ε sm	Deformazione media nel calcestruzzo.
Ae	Area efficace del calcestruzzo teso.

Pilastri - Verifiche pressoflessione deviata allo stato limite di esercizio												
Livello	Trazione calcestruzzo				Compressione calcestruzzo				Trazione acciaio			
	$\sigma_{ct}$	N	Mx	My	$\sigma_{cc}$	N	Mx	My	$\sigma_{at}$	N	Mx	My
	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]
sm	Distanza media tra le fessure.											
wk	Apertura massima delle fessure.											
$\sigma_{ct}$ , N, Mx, My	Valori, rispettivamente della tensione massima di trazione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata, riferite all'asse baricentrico del pilastro (N) ed al sistema baricentrico x, y della sezione trasversale del pilastro stesso (vedi tab. sezioni).											
$\sigma_{cc}$ , N, Mx, My	Valori, rispettivamente della tensione massima di compressione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata, riferite all'asse baricentrico del pilastro (N) ed al sistema baricentrico x, y della sezione trasversale del pilastro stesso (vedi tab. sezioni).											
$\sigma_{at}$ , N, Mx, My	Valori, rispettivamente della tensione massima di trazione nell'acciaio e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata, riferite all'asse baricentrico del pilastro (N) ed al sistema baricentrico x, y della sezione trasversale del pilastro stesso (vedi tab. sezioni).											

### PIANI - VERIFICHE REGOLARITA' (Elevazione)

REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN PIANTA												
	La configurazione in pianta è compatta e approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali, in relazione alla distribuzione di masse e rigidezze											SI
	Il rapporto tra i lati di un rettangolo in cui l'edificio risulta inscritto è inferiore a 4											NO
	Almeno una dimensione di eventuali rientri o sporgenze non supera il 25% della dimensione totale dell'edificio nella corrispondente direzione											SI
	I solai possono essere considerati infinitamente rigidi nel loro piano rispetto agli elementi verticali e sufficientemente resistenti											SI
La struttura non è regolare in pianta.												
REGOLARITÀ DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA												
	Tutti i sistemi resistenti verticali dell'edificio (quali telai e pareti) si estendono per tutta l'altezza dell'edificio											SI
	Massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla cima dell'edificio (le variazioni di massa da un piano all'altro non superano il 25%, la rigidezza non si abbassa da un piano al sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. di sezione costante sull'altezza o di telai controventati in acciaio, ai quali sia affidata almeno il 50% dell'azione sismica alla base											SI
	Il rapporto tra resistenza effettiva e resistenza richiesta dal calcolo nelle strutture intelaiate progettate in Classe di Duttilità Bassa non è significativamente diverso per piani diversi (il rapporto fra la resistenza effettiva e quella richiesta calcolata ad un generico piano non deve differire più del 20% dall'analogo rapporto determinato per un altro piano); può fare eccezione l'ultimo piano di strutture intelaiate di almeno tre piani											SI
	Eventuali restringimenti della sezione orizzontale dell'edificio avvengono in modo graduale da un piano al successivo, rispettando i seguenti limiti: ad ogni piano il rientro non supera il 30% della dimensione corrispondente al primo piano, né il 20% della dimensione corrispondente al piano immediatamente sottostante. Fa eccezione l'ultimo piano di edifici di almeno quattro piani per il quale non sono previste limitazioni di restringimento											SI
La struttura è regolare in altezza.												
Piano	Quota	Altezza	Piano rigido	Riduz. Tamp	Irreg. Tamp	Massa SLU	RgdSLU		REff		RRic	
	[m]	[m]				[N·s²/m]	X	Y	X	Y	X	Y
Piano Terra	0,00	0,05	SI	NO	NO	73	2 147 483 647	2 147 483 647	0	0	0	0

### LEGENDA

<b>Riduz.Tamp</b>	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: [S] = Piano con riduzione dei tamponamenti - [N] = Piano senza riduzione dei tamponamenti.
<b>Irreg.Tamp.</b>	Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [S] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [N] = Distribuzione tamponamenti regolare.
<b>Piano rigido</b>	[S] = Impalcato infinitamente rigido nel proprio piano - [N] = Impalcato deformabile.
<b>Massa SLU</b>	Massa del piano allo Stato Limite Ultimo.
<b>RgdSLU</b>	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
<b>REff</b>	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
<b>RRic</b>	Valori delle Resistenze Richieste di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

### PIANI - VERIFICHE AGLI SPOSTAMENTI

Piani - Verifiche									
Piano	Quota	Altezza	SxD	SyD	TpCol	Slim	Slim - SxD	Slim - SyD	Note
	[m]	[m]	[cm]	[cm]		[cm]	[cm]	[cm]	
Piano Terra	0,00	0,05	0,00	0,00	R	0,0250	0,0250	0,0250	Verificato

### LEGENDA Piani - Verifiche allo stato limite di danno/spostamenti

<b>SxD, SyD</b>	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore (Stato Limite di Danno), relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z. Il calcolo viene condotto per tutte le coppie di punti allineate in verticale; si riportano i valori massimi.
<b>TpCol</b>	Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico.
<b>Slim</b>	Valore limite dello spostamento differenziale indicato dalla normativa.

### PIANI - EFFETTI DEL SECONDO ORDINE (Elevazione)

Piani - Effetti del secondo ordine										
Piano	Quota	Altezza	SxD	SyD	Pxθ	Pyθ	Txθ	Tyθ	θx	θy
	[m]	[m]	[cm]	[cm]	[N]	[N]	[N]	[N]		
Piano Terra	0,00	0,05	0,0000	0,0000	716	716	192	194	0,0000	0,0000

### LEGENDA Piani - Effetti del secondo ordine

<b>Nota: le forze sismiche orizzontali agenti sui piani caratterizzati da valori di θ compresi tra 0.1 e 0.2, sono state incrementate del fattore "1/(1-θ)", per portare in conto gli effetti del secondo ordine. [DM 2008 - par. 7.3.1].</b>										
<b>SxD, SyD</b>	Componenti dello spostamento differenziale rispetto al piano inferiore (Stato Limite Ultimo), relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z. Il calcolo viene condotto per tutte le coppie di punti allineate in verticale; si riportano i valori massimi.									
<b>Pxθ, Pyθ</b>	Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".									
<b>Txθ, Tyθ</b>	Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".									
<b>θx, θy</b>	Coefficienti "θ" del piano.									

### NODI - VERIFICA DI CONFINAMENTO

Nodi - Verifica di confinamento																		
N	Vc	Nd	Pos	Rc k	fy k	φs t	nb r	ns t	i	σ <sub>rst</sub>	Bc	Hb	Hc	Afsup	Afinf	Vjbd	Vjbr	σ <sub>pra</sub>
	[N]	[N]		[N/mm <sup>2</sup> ]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[m]			[cm]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]	[N]	[N]	[N/mm <sup>2</sup> ]
										Trz								Trz



LEGENDA Nodi - Verifica di confinamento

N	Identificativo del nodo nella relativa tabella.
Vc	Forza di taglio massimo nel pilastro.
Nd	Sforzo normale massimo nel pilastro.
Pos	Posizione del Nodo nella Struttura (Interno o Esterno).
Rck	Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo a 28 gg.
fyk	Tensione caratteristica di snervamento dell'acciaio.
φst	Diametro delle staffe.
nbr	Numero braccia delle staffe.
nst	Numero delle staffe.
i	Interasse delle staffe.
Bc	Larghezza effettiva del Nodo.
Hb	Altezza netta delle travi.
Hc	Distanza massima tra le armature del Pilastro superiore.
Af	Area Longitudinale a Flessione della Trave (superiore ed inferiore).
Vjbd	Taglio Orizzontale di Progetto.
Vjbr	Taglio Orizzontale Resistente per Compressione Diagonale.
σprg	Tensioni di Progetto. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)
σrst	Tensione Normale Resistente. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)

TRAVI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)

Travi - Verifiche pressoflessione retta allo stato limite ultimo										
Trave	%LLI	Ns	Mxs	Ni	Mxi	Afs	Afi	CSs	CSi	
	[%]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[cm <sup>2</sup> ]	[cm <sup>2</sup> ]			
Fondazione						Travata: Trave3b-1-42b				
Trave 3b-1	0%	5	1 988	-	-	12,07	12,07	NS	-	
	25%	-	-	26	1 444	12,07	12,07	-	NS	
	50%	-2 392	453	-2 392	97	12,07	12,07	NS	NS	
	75%	-	-	87	3 697	12,07	12,07	-	NS	
	100%	126	50 313	-	-	24,13	24,13	17,36	-	
Trave 1-42b	0%	-126	53 859	-	-	24,13	24,13	16,22	-	
	25%	-	-	-87	9 618	12,07	12,07	-	45,78	
	50%	-56	606	-	-	12,07	12,07	NS	-	
	75%	-	-	-26	1 876	12,07	12,07	-	NS	
	100%	-5	2 628	-	-	12,07	12,07	NS	-	

LEGENDA Travi - Verifiche pressoflessione retta allo stato limite ultimo

Trave	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di sollecitazione e armature, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione della trave (LLI), a partire dal suo estremo iniziale
Ns, Mxs	Coppia M-N che dà origine alla massima armatura di trazione superiore.
Ni, Mxi	Coppia M-N che dà origine alla massima armatura di trazione inferiore.
Afs, Afi	Area delle armature esecutive superiori ed inferiori.
CSs, CSi	Coefficienti di sicurezza relativi rispettivamente, a "Ns", "Mxs", "Afs" e "Ni", "Mxi", "Afi" : [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100.

TRAVI - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)

Travi - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo stato limite ultimo																							
Trave	%LI	Ty+	Ty-	CS+	CS-	Vcc+	Vcc-	Vwd+	Vwd-	N+	N-	Vvp+	Vvp-	Vr1+	Vr1-	ctg θ+	ctg θ-	Afte +	Afte -	Afp e+	Afp e-	Afd ge+	Afd ge-
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/c m]	[cm²/c m]	[cm²/c m]	[cm²/c m]	[cm²/c m]	[cm²/c m]
Fondazione				Travata: Trave3b-1-42b																			
Trave 3b-1	0%	21 208	-	38,8 2	-	12598 29	12598 29	82332 2	82332 2	2	2	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	25%	-	-6 979	-	NS	12598 30	12598 30	84202 2	84202 2	11	11	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	50%	-	-7 660	-	NS	12598 32	12598 32	83923 1	83923 1	23	23	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	75%	-	-10 274	-	81,3 3	12598 34	12598 34	83553 9	83553 9	37	37	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	100 %	-	-37 484	-	21,6 5	12598 36	12598 36	81167 0	81167 0	53	53	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
Trave 1-42b	0%	64 567	-	12,8 2	-	12598 28	12598 28	82772 3	82772 3	0	0	0	0	0	0	2,50	2,50	0,10 06	0,10 06	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	25%	12 219	-	63,2 0	-	12598 28	12598 28	77218 5	77218 5	0	0	0	0	0	0	2,50	2,50	0,09 15	0,09 15	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	50%	11 162	-	69,1 8	-	12598 28	12598 28	77218 5	77218 5	0	0	0	0	0	0	2,50	2,50	0,09 15	0,09 15	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	75%	10 564	-	73,1 0	-	12598 28	12598 28	77218 5	77218 5	0	0	0	0	0	0	2,50	2,50	0,09 15	0,09 15	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	100 %	-	-30 659	-	25,1 9	12598 28	12598 28	77218 5	77218 5	0	0	0	0	0	0	2,50	2,50	0,09 15	0,09 15	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00

LEGENDA Travi - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo stato limite ultimo

Trave	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di sollecitazione e armature, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione della trave (LLI), a partire dal suo estremo iniziale.
Ty+, Ty-	Valori massimo e minimo della sollecitazione di taglio.
CS+, CS-	Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-" : [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100.
Vcc+, Vcc-	Valori massimo e minimo del taglio ultimo, per conglomerato compresso.
Vwd+, Vwd-	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".

Travi - Verifiche a taglio per pressoflessione retta allo stato limite ultimo																							
Trave	%L LI	Ty+	Ty-	CS+	CS-	Vcc+	Vcc-	Vwd+	Vwd-	N+	N-	Vwp+	Vwp-	Vr1+	Vr1-	ctg $\Theta$ +	ctg $\Theta$ -	Afte+	Afte-	Afp e+	Afp e-	AfD ge+	AfD ge-
	[%]	[N]	[N]			[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> /cm]
N+, N-	Sforzo Normale medio nella Sezione di Verifica.																						
Vwp+, Vwp-	Contributi dell'acciaio al taglio ultimo dovuti ai ferri piegati, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						
Vr1+, Vr1-	Taglio Massimo in assenza di ARMATURA incrociata, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						
ctg $\Theta$ +, ctg $\Theta$ -	Ctg(Theta) utilizzato nel calcolo di Vcc, Vwd e Vwp, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						
Afte+, Afte-	Aree di ferro per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						
Afp e+, Afpe-	Aree di ferri piegati per il taglio in un centimetro, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						
AfD ge+, AfDge-	Area di Ferri incrociati nelle zone critiche, relativi alle sollecitazioni "Ty+" e "Ty-".																						

## TRAVI - VERIFICHE A TORSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)

Travi - Verifiche a torsione allo stato limite ultimo												
Trave	%LLI	Mt	Mrcd	Mrsd	Mrlid	Ctg $\Theta$	Pe	Be	Hs	AfSt	AfLp	
	[%]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[adim]	[mm]	[mm <sup>2</sup> ]	[mm]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm <sup>2</sup> ]	
Fondazione												
Travata: Trave3b-1-42b												
Trave 3b-1	0%	8 102	443 349	8 102	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0031	1,57	
	25%	2 293	443 349	2 293	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0009	1,57	
	50%	3 160	443 349	3 160	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0012	1,57	
	75%	4 307	443 349	4 307	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0016	1,57	
	100%	11 722	443 349	11 722	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0045	3,14	
Trave 1-42b	0%	6 735	443 349	6 735	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0026	3,14	
	25%	0	0	0	0	2,50	0	0	0	0,0000	1,57	
	50%	0	0	0	0	2,50	0	0	0	0,0000	1,57	
	75%	0	0	0	0	2,50	0	0	0	0,0000	1,57	
	100%	0	0	0	0	2,50	0	0	0	0,0000	1,57	

### LEGENDA Travi - Verifiche a torsione allo stato limite ultimo

Trave	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di sollecitazione e armature, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione della trave (LLI), a partire dal suo estremo iniziale.
Mt	Momento Torcente.
Mrcd	Momento resistente del calcestruzzo.
Mrsd	Momento resistente delle staffe.
Mrlid	Momento resistente dell'armatura longitudinale.
Ctg $\Theta$	Ctg(Theta) utilizzato nel calcolo di Mrcd, Mrsd e Mrlid.
Pe	Perimetro esterno in asse alle barre.
Be	Area racchiusa da Pe.
Hs	Spessore della sezione convenzionale resistente.
AfSt	Area di ferro delle staffe per centimetro, aggiuntive a quanto calcolato per il taglio.
AfLp	Area barre longitudinali di parete esecutive.

## TRAVI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA E DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO (Fondazione)

Travi - Verifiche pressoflessione retta e deviata allo stato limite di esercizio													
%LLI	Trazione calcestruzzo				Compressione calcestruzzo				Trazione acciaio				
	$\sigma_{ct}$	N	M3	M2	$\sigma_{cc}$	N	M3	M2	$\sigma_{at}$	N	M3	M2	
	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm <sup>2</sup> ]	[N]	[N-m]	[N-m]	
Fondazione													
Travata: Trave3b-1-42b													
Trave: Trave 3b-1	FRC=0,00 cm		AA= PCA		CA=FQR $\epsilon_{sm}=0,00000$ wk=0,00 mm		Ae=0,0 cm <sup>2</sup> sm=0 mm		CA=QPR $\epsilon_{sm}=0,00000$ wk=0,00 mm		Ae=0,0 cm <sup>2</sup> sm=0 mm		
	0%	0,013	4	1 487	-	-0,013	4	1 487	-	0,178	4	1 487	-
	25%	0,009	19	-1 080	-	-0,009	19	-1 080	-	0,129	19	-1 080	-
	50%	0,002	28	178	-	-0,002	28	178	-	0,022	28	178	-
	75%	0,024	63	-2 810	-	-0,024	63	-2 810	-	0,337	63	-2 810	-
	100%	0,287	91	37 434	-	-0,287	91	37 434	-	3,952	91	37 434	-
Trave: Trave 1-42b	FRC=0,00 cm		AA= PCA		CA=FQR $\epsilon_{sm}=0,00000$ wk=0,00 mm		Ae=0,0 cm <sup>2</sup> sm=0 mm		CA=QPR $\epsilon_{sm}=0,00000$ wk=0,00 mm		Ae=0,0 cm <sup>2</sup> sm=0 mm		
	0%	0,306	-91	40 015	-	-0,307	-91	40 015	-	4,220	-91	40 015	-
	25%	0,061	-63	-7 089	-	-0,062	-63	-7 089	-	0,845	-63	-7 089	-
	50%	0,004	-40	445	-	-0,004	-40	445	-	0,052	-40	445	-
	75%	0,012	-19	-1 388	-	-0,012	-19	-1 388	-	0,165	-19	-1 388	-
	100%	0,017	-4	1 945	-	-0,017	-4	1 945	-	0,232	-4	1 945	-

### LEGENDA Travi - Verifiche pressoflessione retta e deviata allo stato limite di esercizio

Trave	Identificativo della trave. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della travata al livello considerato.
%LLI	Posizione della sezione per la quale vengono forniti i valori di sollecitazione e armature, valutata come % della lunghezza libera d'inflessione della trave (LLI), a partire dal suo estremo iniziale
FRC	Freccia della trave [cm].
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
CA	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FQR] = Frequente - [RAR] = Rara.
$\epsilon_{sm}$	Deformazione media nel calcestruzzo.
Ae	Area efficace del calcestruzzo teso [mm <sup>2</sup> ].
sm	Distanza media tra le fessure [mm].
wk	Apertura massima delle fessure [mm].
$\sigma_{ct}$ , N, M3, M2	Valori rispettivamente della tensione massima di trazione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata.
$\sigma_{cc}$ , N, M3, M2	Valori rispettivamente della tensione massima di compressione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata.
$\sigma_{at}$ , N, M3, M2	Valori rispettivamente della tensione massima di trazione nell'acciaio e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata.

## PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE (Fondazione)

pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale												
Palo	Nodo	QMaxVrt	QMaxOr z	QdVrt	QdVPnt	QdVLtrl	QdOrz	MMaxOr z	Tipo Rottura	Prof Cern	CS Vert	CS Oriz
		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[Nm]		[m]		
PALO11	00001	35664	10202	338851	169289	169562	97961	196761	Palo Lungo	1,95	9,50	9,60
PALO12	00002	35652	10242	338851	169289	169562	97961	196761	Palo Lungo	1,95	9,50	9,56
PALO13	00003	35587	10291	338851	169289	169562	97961	196761	Palo Lungo	1,95	9,52	9,52
PALO14	00011	35410	10328	338851	169289	169562	97961	196761	Palo Lungo	1,95	9,57	9,48
PALO10	00010	35662	10183	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,62
PALO9	00009	35665	10201	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,60
PALO8	00012	35682	10254	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,55
PALO7	00013	35703	10326	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,49
PALO5	00004	35643	10395	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,42
PALO4	00005	35468	10294	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,36	9,52
PALO6	00006	35704	10388	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,35	9,43
PALO1	00039	33154	8586	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,53	11,41
PALO2	00007	34467	9537	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,43	10,27
PALO3	00008	35103	10025	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,39	9,77
PALO15	00014	35018	10331	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,40	9,48
PALO16	00015	34375	10297	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,44	9,51
PALO17	00016	33441	10245	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,51	9,56
PALO18	00017	32274	10213	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,60	9,59
PALO19	00018	31102	10234	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,70	9,57
PALO20	00019	30444	10356	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,76	9,46
PALO21	00040	31294	10618	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,68	9,23
PALO22	00020	34139	10975	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,46	8,93
PALO23	00021	37819	11331	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,22	8,65
PALO24	00022	41097	11598	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	2,04	8,45
PALO25	00023	43586	11767	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,92	8,33
PALO26	00024	45229	11857	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,85	8,26
PALO27	00025	46178	11894	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,82	8,24
PALO28	00026	46638	11904	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,23
PALO29	00027	46801	11904	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,79	8,23
PALO30	00028	46811	11902	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,79	8,23
PALO31	00029	46763	11893	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,79	8,24
PALO32	00030	46714	11884	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,24
PALO33	00031	46684	11881	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,25
PALO34	00032	46682	11896	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,23
PALO35	00033	46689	11927	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,21
PALO36	00034	46670	11967	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,19
PALO37	00035	46571	11981	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,80	8,18
PALO38	00036	46311	11917	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,81	8,22
PALO39	00037	45780	11697	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,83	8,37
PALO40	00038	44852	11253	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,87	8,71
PALO41	00041	42935	10334	83880	45138	38742	97961	196761	Palo Lungo	1,95	1,95	9,48

### LEGENDA pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale

<b>Palo</b>	Identificativo del palo.
<b>Nodo</b>	Identificativo del nodo all'estremo superiore del palo.
<b>QMaxVrt</b>	Carico verticale di progetto allo SLU.
<b>QMaxOrz</b>	Carico orizzontale di progetto allo SLU.
<b>QdVrt</b>	Resistenza di progetto verticale.
<b>QdVPnt</b>	Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza alla punta.
<b>QdVLtrl</b>	Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza laterale.
<b>QdOrz</b>	Resistenza di progetto orizzontale.
<b>MMaxOrz</b>	Momento massimo lungo il palo per carichi orizzontali.
<b>Tipo Rottura</b>	Modalita' di rottura per carico limite orizzontale (Palo Corto, Palo Medio, Palo Lungo).
<b>Prof Cern</b>	Profondita' della seconda cerniera plastica.
<b>CS Vert</b>	Coefficiente di sicurezza per carichi verticali: [NS]= Non significativo.
<b>CS Oriz</b>	Coefficiente di sicurezza per carichi orizzontali: [NS]= Non significativo.

## PALI - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Fondazione)

pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU										
Palo	Nodo	N	Mx	My	CS	N ult	φ	nf	φSt	
		[N]	[N-m]	[N-m]		[N]	[mm]			[mm]
PALO11	00001	23 718	-9 127	0	18,12	3 367 760	16	9		8000
PALO12	00002	23 706	-9 116	53	18,14	3 367 760	16	9		8000
PALO13	00003	23 641	-9 106	189	18,16	3 367 760	16	9		8000
PALO14	00011	23 464	-9 091	448	18,17	3 367 760	16	9		8000
PALO10	00010	23 716	-9 134	-4	18,11	3 367 760	16	9		8000
PALO9	00009	23 719	-9 137	17	18,10	3 367 760	16	9		8000
PALO8	00012	23 736	-9 142	38	18,09	3 367 760	16	9		8000
PALO7	00013	23 757	-9 145	27	18,09	3 367 760	16	9		8000
PALO5	00004	23 697	-9 113	-184	18,15	3 367 760	16	9		8000
PALO4	00005	23 522	-9 070	-440	18,21	3 367 760	16	9		8000
PALO6	00006	23 758	-9 136	-37	18,11	3 367 760	16	9		8000
PALO1	00039	21 208	-8 101	-8 352	14,18	3 367 760	16	9		8000
PALO2	00007	22 521	-8 871	-1 365	18,40	3 367 760	16	9		8000
PALO3	00008	23 157	-8 997	-836	18,30	3 367 760	16	9		8000
PALO15	00014	23 072	-9 013	872	18,25	3 367 760	16	9		8000
PALO16	00015	22 429	-8 855	1 352	18,44	3 367 760	16	9		8000
PALO17	00016	21 495	-8 611	1 833	18,74	3 367 760	16	9		8000
PALO18	00017	20 328	-8 204	2 101	19,46	3 367 760	16	9		8000
PALO19	00018	19 156	-7 520	1 768	21,30	3 367 760	16	9		8000
PALO20	00019	18 498	-6 388	229	25,72	3 367 760	16	9		8000
PALO21	00040	19 348	-4 553	-3 272	29,36	3 367 760	16	9		8000
PALO22	00020	22 193	-2 732	-6 098	24,71	3 367 760	16	9		8000

pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU									
Palo	Nodo	N	Mx	My	CS	N ult	φ	nf	φSt
		[N]	[N-m]	[N-m]		[N]	[mm]		[mm]
PALO23	00021	25 873	-1 622	-6 178	25,96	3 367 760	16	9	8000
PALO24	00022	29 151	-966	-5 011	32,61	3 367 760	16	9	8000
PALO25	00023	31 640	-574	-3 510	46,92	3 367 760	16	9	8000
PALO26	00024	33 283	-341	-2 161	76,43	3 367 760	16	9	8000
PALO27	00025	34 232	-202	-1 147	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO28	00026	34 692	-120	-487	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO29	00027	29 098	-62	-90	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO30	00028	34 865	-42	51	96,59	3 367 760	16	9	8000
PALO31	00029	34 817	-25	95	96,73	3 367 760	16	9	8000
PALO32	00030	34 768	-16	72	96,86	3 367 760	16	9	8000
PALO33	00031	34 738	-9	26	96,95	3 367 760	16	9	8000
PALO34	00032	34 736	-5	-10	96,95	3 367 760	16	9	8000
PALO35	00033	34 743	-3	-3	96,93	3 367 760	16	9	8000
PALO36	00034	34 724	-2	82	96,99	3 367 760	16	9	8000
PALO37	00035	34 625	-1	283	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO38	00036	34 365	0	642	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO39	00037	33 834	0	1 214	NS	3 367 760	16	9	8000
PALO40	00038	32 906	0	1 990	83,99	3 367 760	16	9	8000
PALO41	00041	30 989	0	12 105	13,78	3 367 760	16	9	8000

**LEGENDA Pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU**

<b>Palo</b>	Identificativo del palo.
<b>Nodo</b>	Identificativo del nodo in testa al palo.
<b>N, Mx, My</b>	Valori della terna di sollecitazione cui corrisponde il minimo coefficiente di sicurezza.
<b>CS</b>	Minimo Coefficiente di sicurezza: [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100. (Le sollecitazioni ultime Nu, Mxu, Myu sono date da N, Mx, My moltiplicate per CS).
<b>N ult</b>	Sforzo normale ultimo per compressione semplice.
<b>φ</b>	Diametro delle barre di acciaio nei vertici.
<b>nf</b>	Numero delle barre di acciaio nei vertici.
<b>φSt</b>	Diametro delle staffe.

**PALI - VERIFICHE A TAGLIO (Fondazione)**

Pali - Verifiche a Taglio										
Palo	Nodo	Tc	CS	Vcc	Vwd	Vcd	Vwp	Aft	Pst	φSt
		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[cm <sup>2</sup> /cm]	[cm]	[mm]
PALO11	00001	9 386	26,40	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO12	00002	9 413	26,33	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO13	00003	9 447	26,23	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO14	00011	9 478	26,15	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO10	00010	9 369	26,45	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO9	00009	9 367	26,46	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO8	00012	9 379	26,43	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO7	00013	9 399	26,37	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO5	00004	9 412	26,33	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO4	00005	9 363	26,47	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO6	00006	9 416	26,32	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO1	00039	8 551	28,98	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO2	00007	9 008	27,51	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO3	00008	9 237	26,83	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO15	00014	9 497	26,09	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO16	00015	9 498	26,09	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO17	00016	9 483	26,13	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO18	00017	9 462	26,19	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO19	00018	9 443	26,25	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO20	00019	9 447	26,23	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO21	00040	9 506	26,07	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO22	00020	9 633	25,73	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO23	00021	9 785	25,33	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO24	00022	9 918	24,99	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO25	00023	10 016	24,74	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO26	00024	10 083	24,58	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO27	00025	10 123	24,48	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO28	00026	10 146	24,43	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO29	00027	10 162	24,39	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO30	00028	10 174	24,36	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO31	00029	10 184	24,33	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO32	00030	10 197	24,31	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO33	00031	10 211	24,27	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO34	00032	10 233	24,22	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO35	00033	10 258	24,16	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO36	00034	10 281	24,11	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO37	00035	10 288	24,09	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO38	00036	10 256	24,16	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO39	00037	10 151	24,41	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO40	00038	9 941	24,93	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO41	00041	9 502	26,08	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8

**LEGENDA Pali - Verifiche a Taglio**

<b>Palo</b>	Identificativo del palo.
<b>Nodo</b>	Identificativo del nodo in testa al palo.
<b>Tc</b>	Valori della massima sollecitazione di taglio composta in funzione di Tx, Ty e dell'asse neutro.
<b>CS</b>	Minimo Coefficiente di sicurezza: [NS] = Non Significativo - Per valori di CS maggiori o uguali a 100.
<b>Vcc</b>	Taglio ultimo per conglomerato compresso. Il valore è calcolato secondo il punto 4.2.2.3.1 del D.M.9/1/1996 per pilastri. Per pilastri Parete come definiti dall'Ordinanza 3431 il valore è calcolato secondo le indicazioni del punto 5.4.5.2 della citata Ordinanza.
<b>Vwd</b>	Contributo acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe.
<b>Vcd</b>	Contributo del calcestruzzo al taglio ultimo.
<b>Vwp</b>	Taglio ultimo dovuto ai ferri piegati.

Pali - Verifiche a Taglio										
Palo	Nodo	Tc	CS	Vcc	Vwd	Vcd	Vwp	Aft	Pst	φSt
		[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]	[mm]
Aft	Area di ferro per il taglio per centimetro.									
Pst	Passo massimo staffe da Normativa.									
φSt	Diametri delle staffe [mm].									

<a href="#"><u>INFORMAZIONI GENERALI</u></a>	.....
<a href="#"><u>MATERIALI</u></a>	.....
<a href="#"><u>TERRENI</u></a>	.....
<a href="#"><u>SEZIONI ASTE</u></a>	.....
<a href="#"><u>ANALISI CARICHI</u></a>	.....
<a href="#"><u>CONDIZIONI DI CARICO</u></a>	.....
<a href="#"><u>SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI QUASI PERMANENTE - COEFFICIENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI FREQUENTE - COEFFICIENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI RARA - COEFFICIENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>SLU: COMBINAZIONI DI CARICO IN ASSENZA DI SISMA - COEFFICIENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>SLU: COMBINAZIONI DI CARICO IN PRESENZA DI SISMA - COEFFICIENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>D.M. 14-01-2008</u></a>	.....
<a href="#"><u>DATI GENERALI ANALISI SISMICA</u></a>	.....
<a href="#"><u>PRINCIPALI ELEMENTI ANALISI SISMICA</u></a>	.....
<a href="#"><u>RIEPILOGO MODI DI VIBRAZIONE</u></a>	.....
<a href="#"><u>LIVELLI O PIANI</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI DI FONDAZIONE</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI E PILASTRI-PARETE</u></a>	.....
<a href="#"><u>PALI</u></a>	.....
<a href="#"><u>CARICHI SUI NODI (per condizioni di carico non sismiche)</u></a>	.....
<a href="#"><u>CARICHI SULLE TRAVI</u></a>	.....
<a href="#"><u>CARICHI SUI PILASTRI</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - SPOSTAMENTI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER EFFETTO DEL SISMA</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - SOLLECITAZIONI PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER EFFETTO DEL SISMA</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - REAZIONI VINCOLARI ESTERNE PER ECCENTRICITA' ACCIDENTALE</u></a>	.....
<a href="#"><u>EDIFICIO - VERIFICHE DI RIPARTIZIONE DELLE FORZE SISMICHE</u></a>	.....
<a href="#"><u>NODI - VERIFICA DI CONFINAMENTO</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Elevazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Elevazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PILASTRI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO (Elevazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PIANI - VERIFICHE REGOLARITA' (Elevazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PIANI - VERIFICHE AGLI SPOSTAMENTI</u></a>	.....
<a href="#"><u>PIANI - EFFETTI DEL SECONDO ORDINE (Elevazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)</u></a>	...
<a href="#"><u>TRAVI - VERIFICHE A TORSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO (Fondazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>TRAVI - VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA E DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO (Fondazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PALI - VERIFICHE A CARICO LIMITE VERTICALE E ORIZZONTALE (Fondazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PALI - VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO SLU (Fondazione)</u></a>	.....
<a href="#"><u>PALI - VERIFICHE A TAGLIO (Fondazione)</u></a>	.....