

Comune di Sant'Elpidio a Mare
Provincia di Fermo

TABULATI DI CALCOLO

Tomo 1 di 1

REV. GEN.2012

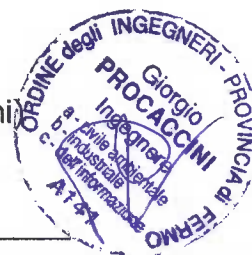
OGGETTO: VERBALE SOMMA URGENZA, ART.147 DEL D.P.R.21/12/1999,
N.554, PROT. N.08264 DELL'08.04.2011:
VIABILITA' ALL'INTERNO DEL TERRITORIO COMUNALE

VIA RENE - ZONA AREA 02

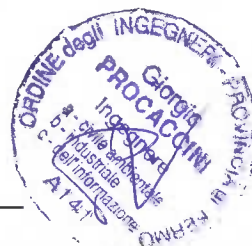
COMMITTENTE: Comune di Sant'Elpidio a Mare

Lì, Gennaio 2012

Il Progettista
(Ing. Giorgio Procaccini)



Il Direttore dei Lavori
(Ing. Giorgio Procaccini)



INFORMAZIONI GENERALI

Comune	Comune di Sant'Elpidio a Mare
Provincia	Provincia di Fermo
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 02
Parte d'opera	
Normativa di riferimento	D.M. 14/01/2008
Zona sismica	-
Analisi sismica	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	Cls 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	Cls 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

N	Numero identificativo del materiale.
Tipo	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.
Sigla	Sigla del materiale.
Coeff. Dil. Termica	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Rk	Resistenza caratteristica del materiale. Il valore riportato è "Rck" per il calcestruzzo, "f _{yk} " per l'acciaio/bulloni, "f _{mk} " per la muratura ed "f _k " nel caso di altro materiale.
γ	Coefficiente di sicurezza allo Stato Limite Ultimo del materiale. Il valore riportato è " γ_c " per il calcestruzzo, " γ_f " per l'acciaio, " γ_{M2} " per i bulloni, " γ_m " per la muratura e " γ_g " in caso di altro materiale.
γ_e	Coefficiente di sicurezza del modello.
ridFmk	Percentuale di riduzione di Rcfmk.
Cat.Mur.	Categoria muratura(p.11.10 DM 14/01/2008).
μ	Coefficiente di attrito.
Tipo Rot. Tag.	Tipo rottura a taglio del materiale: 1=per scorrimento 2 = per fessurazione diagonale 3 = per scorrimento e fessurazione. colonna M: Maschi - colonna F: Fasce.
n	Coefficiente di omogeneizzazione.
ft	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.
fc	Il valore riportato e' la "Resistenza a rottura per flessione" per il calcestruzzo armato, la "Resistenza caratteristica a compressione orizzontale" per la muratura.
τ_R	Il valore riportato e' la "Resistenza tangenziale di calcolo" per il calcestruzzo armato, la "Resistenza caratteristica a taglio in assenza di compressione - f _{vk0} " per la muratura.
N Act	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	$\sigma_{t\ SLU}$	Coes Eff
			[N/m ³]	[°ssdc]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	X	Y	Z	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
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	Sabbia	C	18 500	30	0,00	25	50	50	150	-	-	0,00
004	e) Sabbia e arenaria	C	18 500	34	0,00	1	40	40	120	-	-	0,03

LEGENDA Terreni

N	Numero identificativo del terreno.
Tipo	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] = 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 - [S1] = Depositati 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] = Depositati di terreni suscettibili di liquefazione, di argille sensitive o qualsiasi altra categoria di sottosuolo non classificabile nei tipi precedenti.
Ed	Modulo edometrico.
Costante di sottofondo	Valori della costante di sottofondo del terreno nelle direzioni degli assi del riferimento globale X, Y, e Z.
σ_t	Tensione di compressione ammissibile per il terreno.
$\sigma_{t\ SLU}$	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 As si Pr.
			B	H	S.An	L.An	S.Ai0	L.Ai0	S.Ai1	L.Ai1	L.Ai2	L.Ai3			X	Y	X	Torsional e	Y	XY	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm²]	[cm²]	[cm²]	[cm⁴]	[cm⁴]	[cm⁴]	[cm⁴]	[°ssdc]
001		60x100	60	100	-	-	-	-	-	-	-	-	4	6 000,00	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	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2 827,43	2 544,69	2 544,69	636 173	1 272 345	636 173	0	0,00

LEGENDA Sezioni aste

N	Numero identificativo della sezione.
Tp	Identificativo del tipo di sezione.

Sezioni aste																					
N	Tp	Label	Dimensioni										V	Area	A per Taglio		Inerzia				ΔΘ As si Pr.
			B	H	S.An	L.An	S.AI0	L.AI0	S.AI1	L.AI1	L.AI2	L.AI3			X	Y	X	Torsional e	Y	XY	
			[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm]		[cm ²]	[cm ²]	[cm ²]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[cm ⁴]	[°ssdc]
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 ortolevogiro 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/Autorimessa > 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/Autorimessa > 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

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)
-------	----------------------------	--	--	-----------------------------------	---------------------------------

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 i NON Strutturali
 CC 03= Carico Verticale/Autorimessa > 30kN
 CC 04= Spinta Terreno (statica)
 CC 05= Spinta Terreno (sisma)

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 i 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

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 i 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

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 i 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 α effetto totale dell'azione sismica, α_i , α_{ii} e α_{iii} azioni sismiche nelle tre direzioni. E' stata effettuata una rotazione degli indici e dei segni, per cui le combinazioni totali generate sono le :
(con α'_p sollecitazione dovuta alla combinazione delle condizioni statiche e α sollecitazione dovuta al sisma; in particolare α_{xi} , α_{yi} , α_{zi} , α_{exi} , α_{eyi} 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)** $\alpha'_p + (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_x + \alpha_{ex}) + 0.3 * (\alpha_z)$; **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 ^c	Tb	Tc	Td
			Ss	Cc					
	[anni]	[adim]	[adim]	[adim]	[adim]	[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	30	0,0491	1,500	1,605	2,412	0,280	0,150	0,449	1,797
SLD	50	0,0626	1,500	1,589	2,489	0,289	0,153	0,458	1,850
SLV	475	0,1828	1,429	1,551	2,469	0,310	0,160	0,481	2,331
SLC	975	0,2381	1,340	1,535	2,520	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' 33.39"	13° 42' 30.72"	125	T1	1,00

LEGENDA Dati generali analisi sismica

Ang	Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.
NV	Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.
CD	Classe di duttilita': [A] = Alta - [B] = Basso.
MP	Tipo di materiale prevalente nella struttura: [ca] = calcestruzzo armato - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.
S	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.
Mcm	Struttura con telai multicampata: [N]=Nessuna direzione - [X]=Solo in direzione X - [Y]=Solo in direzione Y - [XY]=Sia in direzione X che Y.
PAC	Presenza nella struttura di pareti accoppiate: [P] = presenti - [A] = Assenti
EcA	Eccentricita' accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.
IrT	Irregolarita' tamponature in pianta: [S] = Tamponature irregolari in pianta - [N] = Tamponature regolari in pianta.
TP	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.

Classe Edificio	Vita Nominale	Periodo di Riferimento	Latitudine	Longitudine	Altitudine	Amplificazione Topografica	
						Categ Topog	Coef Ampl Topog
	[anni]	[anni]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		
RP	Regolarita' in pianta: [S]= Struttura regolare - [N]=Struttura non regolare.						
RH	Regolarita' in altezza: [S]= Struttura regolare - [N]=Struttura non regolare.						
CVE	Coefficiente viscoso equivalente.						
Classe Edificio	Classe dell'edificio.						
SoX (q)	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma orizzontale in direzione X (Fattore di struttura).						
SoY (q)	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma orizzontale in direzione Y (Fattore di struttura).						
SLU Sv	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLU per sisma verticale.						
SLD Sov	Fattore di riduzione dello spettro di risposta allo SLD per sisma orizzontale e verticale.						
Categ Topog	Categoria topografica. (Vedi NOTE)						
Coef Ampl Topog	Coefficiente di amplificazione topografica.						
Tr	Periodo di ritorno dell'azione sismica.						
Ag/g	Coefficiente di accelerazione al suolo.						
Ss	Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO / SLD / SLV / SLC.						
Cc	Coefficienti di Amplificazione di Tc allo SLO / SLD / SLV / SLC.						
F0	Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.						
T+c	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.						
Tb	Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.						
Tc	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.						
Td	Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.						
Latitudine	Latitudine geografica del sito.						
Longitudine	Longitudine geografica del sito.						
Altitudine	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	46 376	38 919	38 919	38 919	38 919	100,0	87 338
Y	46 376	38 919	38 906	38 919	38 906	100,0	91 550
Z	46 376	38 919	38 918	38 919	38 918	100,0	58 502

LEGENDA Principali elementi analisi sismica

Dir sisma	Direzione del sisma: [X] = Sisma in direzione X - [Y] = Sisma in direzione Y - [Z] = Sisma in direzione Z.
M.S	Massa complessiva della struttura.
M.SLU	Massa eccitabile della struttura allo S.L. Ultimo, nelle direzioni X, Y, Z.
M.Ecc.SLU	Massa Eccitata dal sisma allo S.L. Ultimo.
M.SLD	Massa eccitabile della struttura allo S.L. di Danno, nelle direzioni X, Y, Z.
M.Ecc.SLD	Massa Eccitata dal sisma allo S.L. di Danno.
P.T.M.Ecc	Percentuale Totale di Masse Eccitate dal sisma.
R.SLU	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]
Modo Vibrazione n. 1							
SLU-X	0,092	2,244	0,000	-143,3980	-0,0309	52,8	20 563
SLU-Y	0,092	2,244	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,092	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,092	1,749	0,000	-143,3980	-0,0309	52,8	20 563
SLD-Y	0,092	1,749	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,092	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	4,727	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	4,727	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 2							
SLU-X	0,061	2,352	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,061	2,352	0,000	-135,8309	-0,0128	47,4	18 450
SLU-Z	0,061	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,061	1,467	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,061	1,467	0,000	-135,8309	-0,0128	47,4	18 450
SLD-Z	0,061	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,992	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,992	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 3							
SLU-X	0,035	2,442	0,000	0,1767	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,035	2,442	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,035	0,000	1,503	135,7612	0,0042	47,4	18 431
SLD-X	0,035	1,235	0,000	0,1767	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,035	1,235	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,035	0,000	0,424	135,7612	0,0042	47,4	18 431
Elast-X	-	3,384	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,384	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,100	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 4							

Spettro	Periodo	As.O	As.V	C.Part	C.Mod	P.M.M	M.Ec
	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s ² /m]
SLU-X	0,079	2,290	0,000	122,7844	0,0194	38,7	15 076
SLU-Y	0,079	2,290	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,079	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,079	1,630	0,000	122,7844	0,0194	38,7	15 076
SLD-Y	0,079	1,630	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,079	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	4,416	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	4,416	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 5							
SLU-X	0,052	2,383	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,052	2,383	0,000	116,2814	0,0080	34,7	13 521
SLU-Z	0,052	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,052	1,389	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,052	1,389	0,000	116,2814	0,0080	34,7	13 521
SLD-Z	0,052	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,787	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,787	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 6							
SLU-X	0,041	2,420	0,000	0,4242	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,041	2,420	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,041	0,000	1,589	-104,4300	-0,0045	28,0	10 906
SLD-X	0,041	1,293	0,000	0,4242	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,041	1,293	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,041	0,000	0,463	-104,4300	-0,0045	28,0	10 906
Elast-X	-	3,535	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,535	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,295	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 7							
SLU-X	0,024	2,481	0,000	-0,0759	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,024	2,481	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,024	0,000	1,350	91,9442	0,0013	21,7	8 454
SLD-X	0,024	1,132	0,000	-0,0759	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,024	1,132	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,024	0,000	0,353	91,9442	0,0013	21,7	8 454
Elast-X	-	3,115	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,115	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,751	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 8							
SLU-X	0,056	2,370	0,000	-57,2689	-0,0045	8,4	3 280
SLU-Y	0,056	2,370	0,000	0,0024	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,056	0,000	1,703	-0,4027	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,056	1,423	0,000	-57,2689	-0,0045	8,4	3 280
SLD-Y	0,056	1,423	0,000	0,0024	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,056	0,000	0,516	-0,4027	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,875	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,875	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 9							
SLU-X	0,046	2,403	0,000	0,0011	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,046	2,403	0,000	-57,2576	-0,0031	8,4	3 278
SLU-Z	0,046	0,000	1,654	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,046	1,336	0,000	0,0011	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,046	1,336	0,000	-57,2576	-0,0031	8,4	3 278
SLD-Z	0,046	0,000	0,493	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,649	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,649	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,443	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 10							
SLU-X	0,058	2,361	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,058	2,361	0,000	45,9015	0,0040	5,4	2 107
SLU-Z	0,058	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,058	1,445	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,058	1,445	0,000	45,9015	0,0040	5,4	2 107
SLD-Z	0,058	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,934	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,934	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 11							
SLU-X	0,050	2,390	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,050	2,390	0,000	-39,3730	-0,0025	4,0	1 550
SLU-Z	0,050	0,000	1,703	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-X	0,050	1,370	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,050	1,370	0,000	-39,3730	-0,0025	4,0	1 550
SLD-Z	0,050	0,000	0,516	0,0000	0,0000	0,0	0
Elast-X	-	3,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,737	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	2,555	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 12							
SLU-X	0,019	2,496	0,000	-0,1516	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,019	2,496	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,019	0,000	1,291	-28,8837	-0,0003	2,1	834
SLD-X	0,019	1,093	0,000	-0,1516	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,019	1,093	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,019	0,000	0,326	-28,8837	-0,0003	2,1	834
Elast-X	-	3,013	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	3,013	0,000	-	-	-	-

Spettro	Periodo	As.O	As.V	C.Part	C.Mod	P.M.M	M.Ec
	[s]	[m/s ²]	[m/s ²]			[%]	[N·s ² /m]
Elast-Z	-	0,000	1,618	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 13							
SLU-X	0,011	2,524	0,000	0,0152	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,011	2,524	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,011	0,000	1,184	-16,6381	-0,0001	0,7	277
SLD-X	0,011	1,021	0,000	0,0152	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,011	1,021	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,011	0,000	0,276	-16,6381	-0,0001	0,7	277
Elast-X	-	2,825	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,825	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,375	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 14							
SLU-X	0,008	2,535	0,000	-0,0385	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,008	2,535	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,008	0,000	1,141	-2,8878	0,0000	0,0	8
SLD-X	0,008	0,992	0,000	-0,0385	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,008	0,992	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,008	0,000	0,256	-2,8878	0,0000	0,0	8
Elast-X	-	2,748	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,748	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,275	-	-	-	-
Modo Vibrazione n. 15							
SLU-X	0,005	2,545	0,000	0,0064	0,0000	0,0	0
SLU-Y	0,005	2,545	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLU-Z	0,005	0,000	1,105	-2,7888	0,0000	0,0	8
SLD-X	0,005	0,968	0,000	0,0064	0,0000	0,0	0
SLD-Y	0,005	0,968	0,000	0,0000	0,0000	0,0	0
SLD-Z	0,005	0,000	0,240	-2,7888	0,0000	0,0	8
Elast-X	-	2,686	0,000	-	-	-	-
Elast-Y	-	2,686	0,000	-	-	-	-
Elast-Z	-	0,000	1,195	-	-	-	-

LEGENDA Modi di vibrazione

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

LIVELLI O PIANI

Livelli o piani																	
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·s²/m]	[N·s²/m]	[N·s²/m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
01	Piano Terra	0,00	0,05	0,05	SI	NO	4 021	3 281	3 281	9,85	-2,03	9,85	-2,03	9,85	-2,03	9,85	-2,03
02	Fondazione	0,00		0,00	NO	NO	42 358	35 640	35 640	10,51	-2,03	10,41	-2,03	10,41	-2,03	0,00	0,00

LEGENDA Livelli o piani

N	Numero identificativo del livello o piano.
Z	Quota di calpestio del livello o piano, relativa al sistema di riferimento globale X, Y, Z.
Altezza	Altezza del livello o piano.
QuotaEI	Quota dell'estradosso dell'impalcato del livello o piano.
Rigid	Indica se il piano è considerato rigido nel calcolo: [S] = Piano Rigido - [N] = Piano non Rigido.
Riduz.Tamp	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.
Massa del Piano / S	Massa del piano valutata in condizioni statiche.
Massa del Piano / SLU	Massa del piano valutata per SLU.
Massa del Piano / SLD	Massa del piano valutata per SLD.
CoordG.S	Coordinate del baricentro delle masse, valutate in condizioni statiche.
CoordG.SLU	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLU.
CoordG.SLD	Coordinate del baricentro delle masse, valutate per SLD.
CrdRgd.SLU	Coordinate del baricentro delle rigidezze, valutate per SLU.

NODI

Nodi																
N	X	Y	Z	Vincolo Esterno						Cedimenti Impressi						
				Tipo	RSx	RSy	RSz	Rθ x	Rθ y	Rθ z	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N·m/rad]	[N·m/rad]	[N·m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	13,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-
00002	14,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	NO
00003	15,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	NO
00004	7,34	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	NO

																	Nodi
N	X	Y	Z	Vincolo Esterno							Cedimenti Impressi						Fond. Calc.
				Tipo	RSx	RSy	RSz	Rθ x	Rθ y	Rθ z	Sx	Sy	Sz	θ x	θ y	θ z	
	[m]	[m]	[m]		[N/cm]	[N/cm]	[N/cm]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[N-m/rad]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	
00005	6,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00006	8,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00007	4,34	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00008	5,34	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00009	11,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00010	12,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00011	10,35	-2,03	0,20	Incastro	infinita	infinita	infinita	infinita	infinita	infinita	-	-	-	-	-	-	NO
00012	9,35	-2,03	0,20	Incastro	infinita	infinita	infinita	infinita	infinita	infinita	-	-	-	-	-	-	NO
00013	10,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00014	16,65	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00015	3,05	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00016	9,35	-2,03	0,00	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00017	4,34	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00018	5,34	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00019	6,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00020	8,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00021	7,34	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00022	12,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00023	11,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00024	15,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00025	13,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00026	14,35	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00027	10,37	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00028	16,65	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00029	3,05	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO
00030	9,32	-2,03	-0,50	Palo	136 225	136 225	149 681	9,9782 E+07	9,9782 E+07	-	-	-	-	-	-	-	NO

LEGENDA Nodi

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																
N	LLI	Sezione			Vincoli Interni			Zop pa	Mtr	Terre no	Aggr. Amb.	Nodo Inizia le	Nodo Final e	Lung h. Totale	Quot a LLI.i	Calc. Fond.
		NS	Tip o	Label	Rot	Iniziali	Finali									
	[m]				[°ssdc]									[m]	[m]	
Fondazione					Travata: Trave3b-1-2-14b											
Trave 3b-1	6,28	001		60x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	001	PCA	0015	0016	6,30	-0,50	NO
Trave 1-2	0,95	001		60x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	001	PCA	0016	0013	1,00	-0,50	NO
Trave 2-14b	6,28	001		60x100	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	NO	001	001	PCA	0013	0014	6,30	-0,50	NO

LEGENDA Travi di fondazione

N	Identificativo della trave.
LLI	Lunghezza libera d'Inflessione.
Sezione/NS	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.
Sezione/Tipologia	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] = "Γ" 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..
Sezione/Label	Identificativo della sezione, come indicato nelle carpenterie.
Sezione/Rot	Angolo di rotazione della sezione.
Iniziali, Finali	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.
Zoppa	[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.
Mtr	Identificativo del materiale costituente la sezione, nella relativa tabella.
Terreno	Identificativo del terreno, nella relativa tabella.
Aggr. Amb.	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
Nodo Iniziale	Identificativo del nodo iniziale, nella relativa tabella.
Nodo Finale	Identificativo del nodo finale, nella relativa tabella.
Lungh. Totale	Distanza tra il nodo iniziale e finale.
Quota LLI.i	Quota dell'estremo iniziale del tratto di trave libero d'inflettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.
Calc. Fond.	Indica se questo oggetto è incluso nel calcolo della fondazione.

PILASTRI E PILASTRI-PARETE

Pilastri e pilastri-parete																		
N	L	LLI	Sezione				Vincoli Interni		Prt	Mtr	Aggr. Amb.	Nodo Inf.	Nodo Sup.	Lung h. Totale	Quot a LLI.i	Quot a LLI.s	Calc. Fond.	
			NS	Tipo	Label	Rot	Inferiori	Superiori										
		[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	0016	0012	0,20	0,00	0,20	NO	
002	01	0,20	002		5x5 (fittizio)	0,00	S;S;S;S;S;S	S;S;S;S;S;S	-	001	PCA	0013	0011	0,20	0,00	0,20	NO	

LEGENDA Pilastri e pilastri-parete

															Pilastri e pilastri-parete				
N	L	LLI	Sezione				Vincoli Interni				Prt	Mtr	Aggr. Amb.	Nodo Inf.	Nodo Sup.	Lung h. Totale	Quota LLI.i	Quota LLI.s	Calc. Fond.
			NS	Tipo	Label	Rot	Inferiori	Superiori											
		[m]				[°ssdc]										[m]	[m]	[m]	
N	Numero identificativo della pilastrata. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti della pilastrata al livello considerato.																		
L	Identificativo del livello, nella relativa tabella.																		
LLI	Lunghezza libera d'Inflessione.																		
Sezione/NS	Identificativo della sezione, nella relativa tabella.																		
Sezione/Tipo	Identificativo del tipo di sezione.																		
Sezione/Label	Identificativo della sezione, come riportato nelle carpenterie.																		
Sezione/Rot	Angolo di rotazione della sezione.																		
Inferiori, Superiori	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.																		
Prt	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.																		
Mtr	Identificativo del materiale costituente la sezione, nella relativa tabella.																		
Aggr. Amb.	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.																		
Nodo Inferiore	Identificativo del nodo inferiore, nella relativa tabella.																		
Nodo Superiore	Identificativo del nodo superiore, nella relativa tabella.																		
Lung. Totale	Distanza tra il nodo inferiore e superiore.																		
Quota LLI.i	Quota dell'estremo inferiore del tratto di pilastro libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																		
Quota LLI.s	Quota dell'estremo superiore del tratto di pilastro libero d'infllettersi (Lunghezza Libera d'Inflessione), valutata rispetto al livello (piano) di appartenenza.																		
Calc. Fond.	Indica se questo pilastro è incluso nel calcolo della fondazione.																		

PALI

										Pali
Palo	Nodo	Diametro	Sezione	Lunghezza	Materiale	Tipologia	Tecnologia	Coeff. Attrito	Coeff. Coesione	Num. Ind. Str.
		[cm]		[m]						
PALO11	00001	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO12	00002	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO13	00003	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO14	00014	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO10	00010	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO9	00009	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO8	00013	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO7	00016	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO5	00004	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO4	00005	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO6	00006	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO1	00015	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO2	00007	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2
PALO3	00008	60	●	13	003	Trivellato	in opera	0,80	0,30	2

LEGENDA Pali

Palo	Numero identificativo del palo.
Nodo	Numero identificativo del nodo posto in testa al palo.
Diametro	Diametro del palo.
Sezione	Sezione del palo.
Lunghezza	Lunghezza del palo.
Materiale	Identificativo del materiale nella relativa tabella.
Tipologia	Tipologia di palo (Trivellato, Battuto).
Tecnologia	Tecnologia adottata (in opera, Prefabbricato).
Coeff. Attrito	Coefficiente di attrito terreno/palo.
Coeff. Coesione	Coefficiente di riduzione legato alla coesione.
Num. Ind. Str.	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]	
Nodo 00013											
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	
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	
Nodo 00016											
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)

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]
T.Carico	Descrizione del tipo di carico.									
Carico	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)									
CC	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.									
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.									
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.									
Fx, Fy, Fz	Componenti del vettore Forza riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".									
Mx, My, Mz	Componenti del vettore Momento riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".									

CARICHI SULLE TRAVI

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]
Fondazione					Travata: Trave3b-1-2-14b				Trave: Trave 3b-1				Peso proprio			-15 000
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	-1 420	0	0	-	-	0,00	0	-1 420	0	0
L	CR004	005	-	G	0,00	0	-520	0	0	-	-	0,00	0	-520	0	0
Fondazione					Travata: Trave3b-1-2-14b				Trave: Trave 1-2				Peso proprio			-15 000
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	-1 420	0	0	-	-	0,00	0	-1 420	0	0
L	CR004	005	-	G	0,00	0	-520	0	0	-	-	0,00	0	-520	0	0
Fondazione					Travata: Trave3b-1-2-14b				Trave: Trave 2-14b				Peso proprio			-15 000
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	-1 420	0	0	-	-	0,00	0	-1 420	0	0
L	CR004	005	-	G	0,00	0	-520	0	0	-	-	0,00	0	-520	0	0

LEGENDA Carichi sulle travi

T.Carico	Descrizione del tipo di carico.
Carico	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
CC	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.
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.
SR	Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.
Dis[i]	Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore 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.
Fx[i] / Qx[i], Fy[i] / Qy[i], Fz[i] / Qz[i], Mx[i] / Mt[i]	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".
My[i], Mz[i]	Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
Dis[f]	Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.
Qx[f], Qy[f], Qz[f]	Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".
Mt[f]	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".
ΔT1, ΔT2, ΔT3	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]
Piano Terra					Pilastro 001				Peso proprio				-62			
C	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-62	0	0	0	-	-	-	-	-
Piano Terra					Pilastro 002				Peso proprio				-62			
C	CR001	001	-	G	0,00	0	0	-62	0	0	0	-	-	-	-	-

LEGENDA Carichi sui pilastri

T.Carico	Descrizione del tipo di carico.
Carico	Descrizione del carico: CR001= PESO PROPRIO (concio)
CC	Identificativo della condizione di carico, nella relativa tabella.
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.

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]
SR		Identificativo del sistema di riferimento considerato: [G] = Sistema di riferimento Globale X, Y, Z - [L] = Sistema di riferimento Locale 1, 2, 3.														
Dis[i]		Distanza del punto "i" dall'estremo inferiore 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.														
Fx[i] / Qx[i], Fy[i] / Qy[i], Fz[i] / Qz[i]		Valore (nel punto "i") della forza concentrata/distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".														
Mx[i] / Mt[i]		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".														
My[i], Mz[i]		Valore (nel punto "i") del vettore momento concentrato riferito agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".														
Dis[f]		Distanza del punto "f" dall'estremo inferiore del pilastro. Il punto "f" indica il punto finale del tratto interessato dal carico distribuito.														
Qx[f], Qy[f], Qz[f]		Valore (nel punto "f") della forza distribuita riferita agli assi del sistema di riferimento indicato nella colonna "SR".														
Mt[f]		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".														
ΔT1, ΔT2, ΔT3		Variazione di temperatura rispettivamente lungo gli assi 1, 2 o 3 del sistema Locale.														

NODI - SPOSTAMENTI PER CONDIZIONI DI CARICO NON SISMICHE

Nodi - Spostamenti per condizioni di carico non sismiche								
Nodo	CC	Sx	Sy	Sz	Θ x	Θ y	Θ z	σ t
		[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]	[N/mm ²]
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	-
	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	-
00003	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	-
00004	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	-
00005	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	-
00006	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	-
00007	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	-
00008	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	-
00009	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	-
00010	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	-
00011	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	-
00012	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	-
00013	001	0,0009	-0,0002	-0,0116	5,5473 E-06	2,0296 E-05	-7,6975 E-08	0,01

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]
	002	0,0005	-0,0003	-0,0040	7,0023 E-06	1,2196 E-05	-9,7165 E-08	0,00
	003	0,0007	-0,0003	-0,0050	8,8746 E-06	1,5458 E-05	-1,2315 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0034	0,0000	-1,4604 E-06	0 E+00	-6,0019 E-07	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-5,3479 E-07	0 E+00	-2,1979 E-07	-
	00014	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	-
	00015	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	-
	00016	0,0000	0,0000	0,0000	0 E+00	0 E+00	0 E+00	-
	001	-0,0004	-0,0003	-0,0109	8,3333 E-06	-7,3248 E-06	4,6747 E-08	0,01
	002	0,0001	-0,0004	-0,0031	1,0519 E-05	4,1745 E-06	5,9009 E-08	0,00
	003	0,0002	-0,0005	-0,0040	1,3332 E-05	5,2909 E-06	7,4787 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0034	0,0000	-1,4603 E-06	0 E+00	5,9824 E-07	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-5,3474 E-07	0 E+00	2,1907 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0255	1,5182 E-05	-2,6336 E-05	1,4044 E-07	0,02
	002	-0,0001	0,0000	-0,0053	1,9165 E-05	-5,4349 E-06	1,7728 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0000	-0,0067	2,4288 E-05	-6,8888 E-06	2,2468 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0041	0,0000	-2,3494 E-07	0 E+00	3,0625 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-8,6035 E-08	0 E+00	1,1215 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0227	1,4938 E-05	-3,0262 E-05	1,5287 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0000	-0,0047	1,8857 E-05	-6,0284 E-06	1,9297 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0000	-0,0059	2,3897 E-05	-7,6411 E-06	2,4456 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0040	0,0000	-3,1056 E-07	0 E+00	7,8851 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-1,1373 E-07	0 E+00	2,8875 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0194	1,4284 E-05	-3,3913 E-05	1,6812 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0000	-0,0041	1,8031 E-05	-6,247 E-06	2,1221 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0051	2,2851 E-05	-7,9182 E-06	2,6896 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0039	0,0000	-4,4146 E-07	0 E+00	1,2475 E-06	-
	005	0,0000	-0,0014	0,0000	-1,6166 E-07	0 E+00	4,5684 E-07	-
	001	-0,0001	0,0001	-0,0128	1,1198 E-05	-2,7358 E-05	1,4181 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0031	1,4136 E-05	-2,2587 E-06	1,7901 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0039	1,7915 E-05	-2,8631 E-06	2,2687 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0036	0,0000	-9,755 E-07	0 E+00	1,4038 E-06	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-3,5723 E-07	0 E+00	5,1409 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0160	1,311 E-05	-3,4418 E-05	1,7235 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0035	1,6549 E-05	-5,347 E-06	2,1755 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0044	2,0973 E-05	-6,7774 E-06	2,7572 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0038	0,0000	-6,5029 E-07	0 E+00	1,5274 E-06	-
	005	0,0000	-0,0014	0,0000	-2,3813 E-07	0 E+00	5,5932 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0190	2,4706 E-06	4,4144 E-05	-1,7067 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0073	3,1187 E-06	1,7624 E-05	-2,1543 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0092	3,9526 E-06	2,2338 E-05	-2,7304 E-07	0,01
	004	0,0000	-0,0038	0,0000	-6,5042 E-07	0 E+00	-1,5273 E-06	-
	005	0,0000	-0,0014	0,0000	-2,3818 E-07	0 E+00	-5,5928 E-07	-
	001	-0,0001	0,0001	-0,0147	3,7034 E-06	3,9201 E-05	-1,5238 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0055	4,6747 E-06	1,7185 E-05	-1,9235 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0069	5,9247 E-06	2,1781 E-05	-2,4378 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0036	0,0000	-9,7494 E-07	0 E+00	-1,4056 E-06	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-3,5702 E-07	0 E+00	-5,1471 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0306	8,9211 E-07	3,097 E-05	-1,2932 E-07	0,02
	002	-0,0001	0,0000	-0,0116	1,1261 E-06	1,1297 E-05	-1,6325 E-07	0,01
	003	-0,0001	0,0000	-0,0148	1,4272 E-06	1,4319 E-05	-2,069 E-07	0,01
	004	0,0000	-0,0041	0,0000	-2,3486 E-07	0 E+00	-3,0514 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-8,6004 E-08	0 E+00	-1,1174 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0233	1,6746 E-06	4,1452 E-05	-1,6017 E-07	0,01
	002	-0,0001	0,0000	-0,0089	2,1138 E-06	1,5786 E-05	-2,0218 E-07	0,01
	003	-0,0001	0,0000	-0,0113	2,679 E-06	2,0008 E-05	-2,5624 E-07	0,01
	004	0,0000	-0,0039	0,0000	-4,4085 E-07	0 E+00	-1,2437 E-06	-
	005	0,0000	-0,0014	0,0000	-1,6144 E-07	0 E+00	-4,5544 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0272	1,1787 E-06	3,6044 E-05	-1,4242 E-07	0,02
	002	-0,0001	0,0000	-0,0104	1,4879 E-06	1,3349 E-05	-1,7977 E-07	0,01
	003	-0,0001	0,0000	-0,0132	1,8857 E-06	1,6919 E-05	-2,2784 E-07	0,01
	004	0,0000	-0,0040	0,0000	-3,1031 E-07	0 E+00	-7,8566 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-1,1363 E-07	0 E+00	-2,8771 E-07	-
	001	-0,0001	0,0001	-0,0116	5,5473 E-06	2,0296 E-05	-7,6975 E-08	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0040	7,0023 E-06	1,2196 E-05	-9,7165 E-08	0,00
	003	-0,0001	0,0001	-0,0050	8,8746 E-06	1,5458 E-05	-1,2315 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0035	0,0000	-1,4604 E-06	0 E+00	-6,0019 E-07	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-5,3479 E-07	0 E+00	-2,1979 E-07	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0343	7,2485 E-07	2,7178 E-05	-1,241 E-07	0,02
	002	-0,0001	0,0000	-0,0130	9,1497 E-07	9,8582 E-06	-1,5665 E-07	0,01
	003	-0,0001	0,0000	-0,0165	1,1596 E-06	1,2495 E-05	-1,9853 E-07	0,01
	004	0,0000	-0,0041	0,0000	-1,9082 E-07	0 E+00	1,3295 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-6,9879 E-08	0 E+00	4,8685 E-08	-
	001	-0,0001	0,0000	-0,0287	1,4434 E-05	-2,3209 E-05	1,353 E-07	0,02
	002	-0,0001	0,0000	-0,0059	1,8221 E-05	-4,8343 E-06	1,7079 E-07	0,00
	003	-0,0001	0,0000	-0,0075	2,3091 E-05	-6,1275 E-06	2,1646 E-07	0,00
	004	0,0000	-0,0041	0,0000	-1,9092 E-07	0 E+00	-1,3159 E-07	-
	005	0,0000	-0,0015	0,0000	-6,9914 E-08	0 E+00	-4,8187 E-08	-
	001	-0,0001	0,0001	-0,0109	8,3333 E-06	-7,3248 E-06	4,6747 E-08	0,01
	002	-0,0001	0,0001	-0,0031	1,0519 E-05	4,1745 E-06	5,9009 E-08	0,00

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]
	003	-0,0001	0,0001	-0,0039	1,3332 E-05	5,2909 E-06	7,4787 E-08	0,00
	004	0,0000	-0,0035	0,0000	-1,4603 E-06	0 E+00	5,9824 E-07	-
	005	0,0000	-0,0013	0,0000	-5,3474 E-07	0 E+00	2,1907 E-07	-

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

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

σ t

NODI - SPOSTAMENTI PER EFFETTO DEL SISMA

Nodi - Spostamenti per effetto del sisma														
Nodo	Dir Sis ma	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 m ²]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00001	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
00001	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
00001	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
00002	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
00002	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
00002	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
00003	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
00003	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
00003	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
00004	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
00004	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
00004	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
00005	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
00005	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
00005	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
00006	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
00006	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
00006	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
00007	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
00007	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
00007	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
00008	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
00008	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
00008	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
00009	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
00009	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
00009	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
00010	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
00010	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
00010	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
00011	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
00011	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
00011	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
00012	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
00012	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
00012	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
00013	X	0,2207	0,0006	0,0001	5,4704 E-10	3,0083 E-06	1,2369 E-05	0,00	0,0113	0,0000	0,0000	2,6909 E-11	1,5879 E-07	6,3207 E-07
00013	Y	0,0000	0,1501	0,0000	1,3994 E-05	2,486 E-10	6,7115 E-05	0,00	0,0000	0,0071	0,0000	6,6241 E-07	1,2376 E-11	3,177 E-06
00013	Z	0,0001	0,0000	0,0037	5,7432 E-13	6,2185 E-06	1,036 E-08	0,00	0,0000	0,0000	0,0007	1,1599 E-13	1,2385 E-06	2,078 E-09
00014	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
00014	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
00014	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
00015	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
00015	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
00015	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
00016	X	0,2207	0,0006	0,0001	1,1459 E-09	3,0082 E-06	1,2369 E-05	0,00	0,0113	0,0000	0,0000	5,7519 E-11	1,5869 E-07	6,3207 E-07
00016	Y	0,0000	0,1568	0,0000	1,399 E-05	2,4614 E-10	6,7115 E-05	0,00	0,0000	0,0074	0,0000	6,6224 E-07	1,2255 E-11	3,177 E-06
00016	Z	0,0001	0,0000	0,0033	1,077 E-12	3,5358 E-06	1,036 E-08	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	2,1682 E-13	7,251 E-07	2,078 E-09
00017	X	0,4255	0,0000	0,0003	1,8437 E-10	7,842 E-07	1,3083 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	9,2544 E-12	3,8859 E-08	5,1297 E-19
00017	Y	0,0000	0,1958	0,0000	2,2509 E-06	2,6669 E-11	1,896 E-05	0,00	0,0000	0,0097	0,0000	1,0655 E-07	1,3349 E-12	7,6858 E-07
00017	Z	0,0000	0,0000	0,0074	1,733 E-13	1,0363 E-05	2,5148 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0014	3,4887 E-14	2,0215 E-06	3,6372 E-17
00018	X	0,4255	0,0000	0,0003	2,4371 E-10	7,2679 E-07	1,416 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	1,2233 E-11	3,5404 E-08	5,992 E-19
00018	Y	0,0000	0,1963	0,0000	2,9754 E-06	1,8279 E-11	1,3672 E-05	0,00	0,0000	0,0097	0,0000	1,4084 E-07	9,1823 E-13	7,91 E-07
00018	Z	0,0000	0,0000	0,0064	2,29 E-13	1,1044 E-05	2,5342 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0012	4,6104 E-14	2,1417 E-06	3,6655 E-17
00019	X	0,4255	0,0000	0,0004	3,4644 E-10	4,925 E-07	2,1364 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	1,7389 E-11	2,2503 E-08	7,7062 E-19
00019	Y	0,0000	0,1946	0,0000	4,2295 E-06	4,5003 E-12	3,0838 E-05	0,00	0,0000	0,0096	0,0000	2,0021 E-07	2,1525 E-13	1,7494 E-06
00019	Z	0,0000	0,0000	0,0053	3,2564 E-13	1,119 E-05	4,6331 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0010	6,5554 E-14	2,1487 E-06	6,7009 E-17
00020	X	0,4253	0,0000	0,0004	7,6552 E-10	1,2602 E-06	4,2414 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	3,8425 E-11	6,8374 E-08	1,3968 E-18
00020	Y	0,0000	0,1846	0,0000	9,346 E-06	1,282 E-10	6,9032 E-05	0,00	0,0000	0,0091	0,0000	4,424 E-07	6,3761 E-12	3,6495 E-06
00020	Z	0,0000	0,0000	0,0035	7,1942 E-13	5,586 E-06	1,0218 E-15	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	1,4483 E-13	1,0232 E-06	1,4777 E-16
00021	X	0,4254	0,0000	0,0004	5,1031 E-10	2,4907 E-07	4,489 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	2,5615 E-11	1,3574 E-08	1,4894 E-18
00021	Y	0,0000	0,1907	0,0000	6,2302 E-06	4,9942 E-11	5,2703 E-05	0,00	0,0000	0,0094	0,0000	2,9491 E-07	2,4774 E-12	2,8417 E-06
00021	Z	0,0000	0,0000	0,0043	4,7959 E-13	9,8086 E-06	1,0532 E-15	0,00	0,0000	0,0000	0,0008	9,6551 E-14	1,8557 E-06	1,5232 E-16
00022	X	0,5686	0,0000	0,0004	2,4364 E-10	2,6578 E-07	3,1061 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	1,1985 E-11	1,4754 E-08	1,6115 E-18
00022	Y	0,0000	0,2568	0,0000	6,2325 E-06	7,5496 E-11	7,0562 E-05	0,00	0,0000	0,0136	0,0000	2,9502 E-07	3,745 E-12	4,111 E-06
00022	Z	0,0000	0,0000	0,0063	2,5572									

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 m ³]	[cm]	[cm]	[cm]	[rad]	[rad]	[rad]
00024	X	0,5688	0,0000	0,0003	8,7974 E-11	8,0825 E-07	3,2469 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	4,3275 E-12	3,9822 E-08	1,7028 E-18
00024	Y	0,0000	0,2635	0,0000	2,2505 E-06	1,2962 E-12	2,5723 E-05	0,00	0,0000	0,0140	0,0000	1,0653 E-07	7,6806 E-14	1,0896 E-06
00024	Z	0,0000	0,0000	0,0112	9,2345 E-14	1,4988 E-05	9,6382 E-18	0,01	0,0000	0,0000	0,0022	1,865 E-14	3,0175 E-06	1,3928 E-18
00025	X	0,5687	0,0000	0,0004	1,6514 E-10	5,172 E-07	4,2774 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	8,1232 E-12	2,3313 E-08	1,9587 E-18
00025	Y	0,0000	0,2621	0,0000	4,2244 E-06	3,2261 E-11	4,1049 E-05	0,00	0,0000	0,0139	0,0000	1,9997 E-07	1,5922 E-12	2,532 E-06
00025	Z	0,0000	0,0000	0,0081	1,7339 E-13	1,7601 E-05	6,1099 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0015	3,5015 E-14	3,4961 E-06	8,8367 E-17
00026	X	0,5688	0,0000	0,0003	1,1624 E-10	7,5047 E-07	4,0336 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	5,7178 E-12	3,6242 E-08	1,8562 E-18
00026	Y	0,0000	0,2643	0,0000	2,9735 E-06	8,9394 E-12	1,8208 E-05	0,00	0,0000	0,0140	0,0000	1,4075 E-07	4,3263 E-13	1,1475 E-06
00026	Z	0,0000	0,0000	0,0097	1,2206 E-13	1,6389 E-05	6,2999 E-16	0,01	0,0000	0,0000	0,0019	2,4649 E-14	3,2816 E-06	9,1111 E-17
00027	X	0,5683	0,0000	0,0002	5,4704 E-10	3,0083 E-06	3,4401 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	2,6909 E-11	1,5879 E-07	1,7464 E-18
00027	Y	0,0000	0,2394	0,0000	1,3994 E-05	2,486 E-10	9,7154 E-05	0,00	0,0000	0,0126	0,0000	6,6241 E-07	1,2376 E-11	5,5181 E-06
00027	Z	0,0000	0,0000	0,0038	5,7432 E-13	6,2185 E-06	2,6555 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0007	1,1599 E-13	1,2385 E-06	3,8408 E-17
00028	X	0,5686	0,0000	0,0002	7,148 E-11	7,848 E-07	4,9001 E-17	0,00	0,0377	0,0000	0,0000	3,5162 E-12	3,883 E-08	2,1374 E-18
00028	Y	0,0000	0,2606	0,0000	1,8285 E-06	2,3997 E-12	2,7102 E-05	0,00	0,0000	0,0139	0,0000	8,6556 E-08	1,3085 E-13	1,1469 E-06
00028	Z	0,0000	0,0000	0,0131	7,5041 E-14	1,4349 E-05	8,0973 E-16	0,01	0,0000	0,0000	0,0026	1,5155 E-14	2,8938 E-06	1,1711 E-16
00029	X	0,4254	0,0000	0,0002	1,4982 E-10	7,6081 E-07	3,2526 E-17	0,00	0,0258	0,0000	0,0000	7,5203 E-12	3,783 E-08	1,1229 E-18
00029	Y	0,0000	0,1936	0,0000	1,8291 E-06	2,6876 E-11	2,0005 E-05	0,00	0,0000	0,0097	0,0000	8,6584 E-08	1,3446 E-12	8,1026 E-07
00029	Z	0,0000	0,0000	0,0087	1,4082 E-13	9,9901 E-06	7,3763 E-16	0,01	0,0000	0,0000	0,0016	2,8349 E-14	1,952 E-06	1,0668 E-16
00030	X	0,4251	0,0000	0,0002	1,1459 E-09	3,0082 E-06	2,9967 E-17	0,00	0,0257	0,0000	0,0000	5,7519 E-11	1,5869 E-07	1,0347 E-18
00030	Y	0,0000	0,1777	0,0000	1,399 E-05	2,4614 E-10	7,2434 E-05	0,00	0,0000	0,0087	0,0000	6,6224 E-07	1,2255 E-11	3,8178 E-06
00030	Z	0,0000	0,0000	0,0033	1,077 E-12	3,5358 E-06	7,056 E-16	0,00	0,0000	0,0000	0,0006	2,1682 E-13	7,251 E-07	1,0205 E-16

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 ²]	
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	0,0034	0,0000	1,6666 E-09	-4,3903 E-27	6,8664 E-05	0,00	

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	-0,0034	0,0000	-1,6666 E-09	4,3903 E-27	-6,8664 E-05	0,00
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	-0,0034	0,0000	-1,6659 E-09	-4,3903 E-27	6,8664 E-05	0,00
	Y	-	0,0000	0,0034	0,0000	1,6659 E-09	4,3903 E-27	-6,8664 E-05	0,00
00017	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	-2,6803 E-10	1,1008 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,6803 E-10	-1,1008 E-27	0 E+00	0,00
00018	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	-3,543 E-10	1,0311 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	3,543 E-10	-1,0311 E-27	0 E+00	0,00
00019	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	-5,0364 E-10	6,9572 E-28	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	5,0364 E-10	-6,9572 E-28	0 E+00	0,00
00020	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	-1,1129 E-09	-1,7512 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,1129 E-09	1,7512 E-27	0 E+00	0,00
00021	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	-7,4188 E-10	-1,3391 E-28	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	7,4188 E-10	1,3391 E-28	0 E+00	0,00
00022	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	7,4226 E-10	-1,3339 E-28	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-7,4226 E-10	1,3339 E-28	0 E+00	0,00
00023	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	1,1126 E-09	-1,7472 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,1126 E-09	1,7472 E-27	0 E+00	0,00
00024	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	2,6802 E-10	1,1011 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,6802 E-10	-1,1011 E-27	0 E+00	0,00
00025	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	5,031 E-10	6,9857 E-28	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-5,031 E-10	-6,9857 E-28	0 E+00	0,00
00026	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	3,5412 E-10	1,0318 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-3,5412 E-10	-1,0318 E-27	0 E+00	0,00
00027	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	1,6666 E-09	-4,3903 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-1,6666 E-09	4,3903 E-27	0 E+00	0,00
00028	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	2,1777 E-10	1,0612 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	-2,1777 E-10	-1,0612 E-27	0 E+00	0,00
00029	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	-2,1781 E-10	1,061 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	2,1781 E-10	-1,061 E-27	0 E+00	0,00
00030	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	-1,6659 E-09	-4,3903 E-27	0 E+00	0,00
	Y	-	0,0000	0,0000	0,0000	1,6659 E-09	4,3903 E-27	0 E+00	0,00

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-1-2-14b													
Trave 3b-1	001	-1 440	0	-2 316	9	4 300	-2	-361	-2	-4 115	9	1 356	-3
	002	-1 818	0	-482	12	887	-3	-456	-3	-812	12	150	-5
	003	-2 304	0	-611	15	1 124	-4	-578	-4	-1 030	15	190	-6
	004	19	0	0	0	0	-555	19	-229	0	0	0	-177
	005	7	0	0	0	0	-203	7	-84	0	0	0	-64

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]
Trave 1-2	001	1 648	82	47 457	171	8 744	-21	1 648	80	46 698	171	7 221	-20
	002	2 081	103	14 425	50	4 418	-27	2 081	101	14 034	50	3 812	-25
	003	2 637	131	18 283	63	5 599	-34	2 637	127	17 788	63	4 832	-32
	004	0	768	0	0	0	-342	0	739	0	0	0	-274
	005	0	281	0	0	0	-125	0	271	0	0	0	-100
Trave 2-14b	001	1 062	66	47 743	-57	40 420	-51	1 062	37	25 413	-57	30 829	-42
	002	1 341	84	14 060	-71	14 236	-64	1 341	48	6 275	-71	10 614	-52
	003	1 699	106	17 821	-91	18 044	-82	1 699	60	7 954	-91	13 452	-67
	004	-280	767	0	0	0	-847	-280	376	0	0	0	-400
	005	-102	281	0	0	0	-310	-102	137	0	0	0	-147

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	Dir	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-1-2-14b													
Trave 3b-1	X	0	0	6	1 360	4	0	0	0	288	2 251	96	0
	Y	14	0	0	0	0	1 359	228	0	0	0	0	640
	Z	0	0	665	0	1 678	0	0	0	12 183	0	5 609	0
Trave 1-2	X	0	0	67	4	144	2	0	0	70	4	146	2
	Y	0	197	0	0	0	1 247	0	195	0	0	0	1 223
	Z	0	0	3 249	18 726	112	0	0	0	2 835	18 726	1 015	0
Trave 2-14b	X	0	0	288	3 005	97	0	0	0	6	1 815	5	0
	Y	228	0	0	0	0	866	14	0	0	0	0	1 834
	Z	0	0	12 310	0	7 123	0	0	0	953	0	2 380	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-1-2-14b														
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 1-2	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	+	-2	-16	0	0	0	137	-2	-6	0	0	0	81
	Y	-	2	16	0	0	0	-137	2	6	0	0	0	-81
Trave 2-14b	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					
			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]
Pilastrata: Pilastrata1														
Pilastrato 1	01	001	0	11	9	-42 853	88	-105	0	-10	-8	-42 927	88	-105
	01	002	0	-4	12	-12 290	111	34	0	3	-10	-12 290	111	34
	01	003	0	-5	15	-15 576	141	43	0	4	-13	-15 576	141	43
	01	004	0	0	71	0	709	0	0	0	-71	0	709	0
	01	005	0	0	26	0	260	0	0	0	-26	0	260	0
Pilastrata: Pilastrata2														
Pilastrato 2	01	001	0	-25	6	-45 423	54	237	0	22	-5	-45 497	54	237
	01	002	0	-14	7	-15 533	68	133	0	12	-6	-15 533	68	133
	01	003	0	-18	9	-19 687	86	169	0	16	-8	-19 687	86	169
	01	004	0	0	71	0	709	0	0	0	-71	0	709	0
	01	005	0	0	26	0	260	0	0	0	-26	0	260	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					
			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]
Pilastrata: Pilastrata1														
Pilastrato 1	01	X	0	389	0	47	12	3 886	0	389	0	47	12	3 886
	01	Y	0	0	276	0	2 763	0	0	0	276	0	2 763	0
	01	Z	0	0	0	8 713	0	4	0	1	0	8 713	0	4
Pilastrata: Pilastrata2														
Pilastrato 2	01	X	0	389	0	49	12	3 886	0	389	0	49	12	3 886
	01	Y	0	0	264	0	2 645	0	0	0	264	0	2 645	0
	01	Z	0	1	0	9 817	0	5	0	1	0	9 817	0	5

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						
				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]	
				Pilastrata: Pilastrata1												
Pilastro 1	01	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	01	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	01	Y	+	4	0	71	0	710	0	4	0	-71	0	710	0	
	01	Y	-	-4	0	-71	0	-710	0	-4	0	71	0	-710	0	
				Pilastrata: Pilastrata2												
Pilastro 2	01	X	+	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	01	X	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	
	01	Y	+	4	0	-71	0	-710	0	4	0	71	0	-710	0	
	01	Y	-	-4	0	71	0	710	0	-4	0	-71	0	710	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
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

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]
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	-237	54	45 497	5	22	0
00011	002	-133	68	15 533	6	12	0
00011	003	-169	86	19 687	8	16	0
00011	004	0	709	0	71	0	0
00011	005	0	260	0	26	0	0
00012	001	105	88	42 927	8	-10	0
00012	002	-34	111	12 290	10	3	0
00012	003	-43	141	15 576	13	4	0
00012	004	0	709	0	71	0	0
00012	005	0	260	0	26	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	9	0	3 820	-1 515	2 628	0
00017	002	12	0	787	-1 912	542	0
00017	003	15	0	998	-2 424	687	0
00017	004	0	555	0	23	0	0
00017	005	0	203	0	9	0	0
00018	001	9	-2	3 395	-1 491	3 020	0
00018	002	12	-3	701	-1 882	602	0
00018	003	15	-3	888	-2 384	762	0
00018	004	0	547	0	31	0	0
00018	005	0	200	0	11	0	0
00019	001	9	-4	2 910	-1 425	3 384	0
00019	002	12	-5	607	-1 799	623	0
00019	003	15	-7	770	-2 280	790	0
00019	004	0	533	0	44	0	0
00019	005	0	195	0	16	0	0
00020	001	9	-9	1 911	-1 117	2 730	0
00020	002	12	-11	457	-1 410	225	0
00020	003	15	-14	580	-1 788	286	0
00020	004	0	493	0	97	0	0
00020	005	0	181	0	36	0	0
00021	001	9	-7	2 390	-1 308	3 434	0
00021	002	12	-8	518	-1 651	534	0
00021	003	15	-11	657	-2 093	676	0
00021	004	0	514	0	65	0	0
00021	005	0	188	0	24	0	0
00022	001	10	-6	2 839	-247	-4 405	0
00022	002	12	-8	1 085	-311	-1 759	0
00022	003	15	-10	1 375	-394	-2 229	0
00022	004	0	514	0	65	0	0
00022	005	0	188	0	24	0	0
00023	001	10	-8	2 199	-370	-3 911	0
00023	002	12	-10	819	-466	-1 715	0
00023	003	15	-13	1 038	-591	-2 173	0
00023	004	0	493	0	97	0	0
00023	005	0	181	0	36	0	0
00024	001	9	0	4 577	-89	-3 090	0
00024	002	12	0	1 742	-112	-1 127	0
00024	003	15	0	2 208	-142	-1 429	0
00024	004	0	555	0	23	0	0
00024	005	0	203	0	9	0	0
00025	001	9	-4	3 491	-167	-4 136	0
00025	002	12	-5	1 339	-211	-1 575	0
00025	003	15	-6	1 697	-267	-1 996	0
00025	004	0	533	0	44	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]
00025	005	0	195	0	16	0	0
00026	001	9	-2	4 075	-118	-3 597	0
00026	002	12	-2	1 558	-148	-1 332	0
00026	003	15	-3	1 975	-188	-1 688	0
00026	004	0	547	0	31	0	0
00026	005	0	200	0	11	0	0
00027	001	10	-10	1 740	-554	-2 025	1
00027	002	12	-13	596	-699	-1 217	2
00027	003	15	-16	755	-886	-1 542	2
00027	004	0	479	0	146	0	18
00027	005	0	175	0	53	0	6
00028	001	9	2	5 139	-72	-2 712	0
00028	002	12	3	1 947	-91	-984	0
00028	003	15	4	2 467	-116	-1 247	0
00028	004	0	555	0	19	0	0
00028	005	0	203	0	7	0	0
00029	001	9	2	4 300	-1 440	2 316	0
00029	002	12	3	887	-1 818	482	0
00029	003	15	4	1 124	-2 304	611	0
00029	004	0	555	0	19	0	0
00029	005	0	203	0	7	0	0
00030	001	9	-10	1 637	-832	731	-2
00030	002	12	-13	466	-1 050	-417	-3
00030	003	15	-16	591	-1 330	-528	-4
00030	004	0	479	0	146	0	-18
00030	005	0	175	0	53	0	-6

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
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	3 886	11	49	1	389	0
00011	Y	0	2 645	0	264	0	0
00011	Z	5	0	9 817	0	0	0
00012	X	3 886	11	49	1	389	0
00012	Y	0	2 763	0	276	0	0
00012	Z	4	0	8 713	0	1	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

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]
00017	X	4 933	0	4	0	7	0
00017	Y	0	2 270	0	19	0	0
00017	Z	0	0	739	0	689	0
00018	X	4 933	0	4	0	6	0
00018	Y	0	2 276	0	25	0	0
00018	Z	0	0	637	0	735	0
00019	X	4 933	0	5	0	4	0
00019	Y	0	2 257	0	36	0	0
00019	Z	0	0	530	0	744	0
00020	X	4 931	0	5	0	11	0
00020	Y	0	2 140	0	79	0	0
00020	Z	0	0	349	0	372	0
00021	X	4 932	0	5	0	2	0
00021	Y	0	2 210	0	53	0	0
00021	Z	0	0	427	0	652	0
00022	X	6 592	0	5	0	2	0
00022	Y	0	2 977	0	53	0	0
00022	Z	0	0	632	0	1 161	0
00023	X	6 591	0	5	0	11	0
00023	Y	0	2 883	0	79	0	0
00023	Z	0	0	475	0	949	0
00024	X	6 594	0	4	0	7	0
00024	Y	0	3 055	0	19	0	0
00024	Z	0	0	1 121	0	997	0
00025	X	6 593	0	5	0	4	0
00025	Y	0	3 039	0	36	0	0
00025	Z	0	0	805	0	1 171	0
00026	X	6 594	0	4	0	6	0
00026	Y	0	3 064	0	25	0	0
00026	Z	0	0	970	0	1 090	0
00027	X	6 588	0	2	0	26	0
00027	Y	0	2 776	0	119	0	0
00027	Z	0	0	374	0	371	0
00028	X	6 592	0	2	0	7	0
00028	Y	0	3 021	0	16	0	0
00028	Z	0	0	1 305	0	955	0
00029	X	4 932	0	2	0	6	0
00029	Y	0	2 245	0	16	0	0
00029	Z	0	0	865	0	665	0
00030	X	4 929	0	2	0	26	0
00030	Y	0	2 060	0	119	0	0
00030	Z	0	0	331	0	273	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
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

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]
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	-710	0	-71	0	-4
00011	Y	-	0	710	0	71	0	4
00012	X	+	0	0	0	0	0	0
00012	X	-	0	0	0	0	0	0
00012	Y	+	0	710	0	71	0	-4
00012	Y	-	0	-710	0	-71	0	4
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
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

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]	

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 _{tot} X	Tg _{tot} Y	Tg _{pil} X	Tg _{pil} Y	% _{pil} X	% _{pil} Y	Tg _{setti} X	Tg _{setti} Y	% _{setti} X	% _{setti} Y	Tg _{altro} X	Tg _{altro} Y	% _{altro} X	% _{altro} Y
[N]	[N]	[N]	[N]			[N]	[N]			[N]	[N]		
7 772	5 408	7 772	5 408	100,0	100,0	0	0	0,0	0,0	0	0	0,0	0,0

LEGENDA Edificio - Verifiche di ripartizione delle forze sismiche

Tg_{tot} Taglio totale alla quota Zero Sismico (nella direzione X o Y) [N]
Tg_{pil} Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y) [N]
%_{pil} Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai pilastri (nella direzione X o Y)
Tg_{setti} Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti [N]
%_{setti} Percentuale del Taglio totale alla quota Zero Sismico assorbito dai setti (nella direzione X o Y)
Tg_{altro} Taglio totale alla quota Zero Sismico NON assorbito dai pilastri e dai setti (nella direzione X o Y)[N]
%_{altro} 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	φ t	nb r	ns t	i	σ _{rst} Cmpr	Trz	Bc	Hb	Hc	Afsup	Afinf	Vjbd	Vjbr	σ _{prg} Cmpr	Trz
	[N]	[N]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[m]			[cm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]

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.
σ_{prg} Tensioni di Progetto. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)
σ_{rst} 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 Ve	φ Vi	φ St	Lato 1				Lato 2			
													L	N _{reg}	N	φ	L	N _{reg}	N _r	φ
	[N]	[N-m]	[N-m]		[N-m]	[N-m]	[N]	[N]		[m]	[m]	[m]	[cm]			[m]	[cm]			[m]
Pilastrata: Pilastrata1																				
Piano Terra	-95 146	-1 903	-1 903	0,11	1 037	1 037	0	22 929	2,49	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																				
Pilastrata: Pilastrata2																				
Piano Terra	-108 869	-2 177	-2 177	0,03	871	871	0	22 929	2,93	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 Ve, φ Vi, φ St Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe.
L, N_{reg}, N_r, φ Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

PILASTRI - 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 ² /cm]	[cm]
Pilastrata: Pilastrata1									

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 ² /cm]	[cm]
Piano Terra	4 687	0,98	4603	64170	0	0	-	0,6283	2
ERRORE: La verifica delle bielle compresse non è soddisfatta									
Pilastrata: Pilastrata2									
Piano Terra	4 476	1,00	4483	80855	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 ct	N	Mx	My	σ cc	N	Mx	My	σ at	N	Mx	My
	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm ²]	[N]	[N-m]	[N-m]
Pilastrata: Pilastrata1												
Piano Terra	AA=PCA	CA=FQR ε sm=0,00033 Ae=25,0 cm ² sm=50 mm wk=0,03 mm				CA=QPR ε sm=0,00031 Ae=25,0 cm ² sm=50 mm wk=0,03 mm						
	0,000	-	-	-	0,000	-	-	-	176,539	-70 781	-107	2
Pilastrata: Pilastrata2												
Piano Terra	AA=PCA	CA=FQR ε sm=0,00038 Ae=25,0 cm ² sm=50 mm wk=0,03 mm				CA=QPR ε sm=0,00036 Ae=25,0 cm ² sm=50 mm wk=0,03 mm						
	0,000	-	-	-	0,000	-	-	-	206,028	-80 705	-93	-57

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.
sm	Distanza media tra le fessure.
wk	Apertura massima delle fessure.
σ 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).
σ 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).
σ 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 PIANTEA												
	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	3 281	2 147 483 647	2 147 483 647	0	0	0	0

LEGENDA

Riduz.Tamp	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.
Irreg.Tamp.	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.
Piano rigido	[S] = Impalcato infinitamente rigido nel proprio piano - [N] = Impalcato deformabile.
Massa SLU	Massa del piano allo Stato Limite Ultimo.
RgdSLU	Valori delle Rigidezze di Piano, valutate allo SLU, riferite agli assi X ed Y del riferimento globale.
REff	Valori delle Resistenze Effettive di Piano, valutate allo SLU, relative al sistema di riferimento globale X, Y, Z.

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

SxD, SyD 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.

TpCol Tipo di collegamento delle tamponature alla struttura: [R] = Rigido - [E] = Elastico.

Slim 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	32 176	32 176	8 029	8 416	0,0000	0,0000

LEGENDA Piani - Effetti del secondo ordine

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].

SxD, SyD 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.

Pxθ, Pyθ Valori del carico verticale del piano utilizzato per il calcolo di "θ".

Txθ, Tyθ Valori del tagliante di piano utilizzati per il calcolo di "θ".

θx, θy 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 _{rst}		Bc	Hb	Hc	Afsup	Afinf	Vjbd	Vjbr	σ _{prg}		
	[N]	[N]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[m]			[cm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[cm]	[cm]	[cm]	[cm ²]	[cm ²]	[N]	[N]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	

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.

σ_{prg} Tensioni di Progetto. (Cmpr = per Compressione Diagonale; Trz = per Trazione Diagonale)

σ_{rst} 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]	[cm²]	[cm²]			
Fondazione						Travata: Trave3b-1-2-14b				
Trave 3b-1	0%	-	-	50	4 554	12,07	12,07	-	96,70	
	25%	-	-	101	12 229	12,07	12,07	-	36,01	
	50%	-	-	83	4 663	12,07	12,07	-	94,44	
	75%	250	24 974	-	-	12,07	12,07	17,64	-	
	100%	300	106 157	-	-	24,13	24,13	8,23	-	
Trave 1-2	0%	381	107 870	-	-	24,13	24,13	8,10	-	
	25%	381	102 975	-	-	12,07	12,07	4,28	-	
	50%	381	100 399	-	-	12,07	12,07	4,39	-	
	75%	381	100 120	-	-	12,07	12,07	4,40	-	
	100%	381	102 122	-	-	24,13	24,13	8,56	-	
Trave 2-14b	0%	-302	107 076	-	-	24,13	24,13	8,16	-	
	25%	-138	6 831	-	-	12,07	12,07	64,45	-	
	50%	-	-	-151	18 915	12,07	12,07	-	23,28	
	75%	-	-	-101	21 424	12,07	12,07	-	20,55	
	100%	-	-	-50	6 798	12,07	12,07	-	64,77	

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																							
Tra ve	%L LI	Ty+	Ty-	CS+	CS-	Vcc+	Vcc-	Vwd +	Vwd-	N+	N-	Vwp +	Vwp -	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]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]	[cm ² /c m]
Fondazione												Travata: Trave3b-1-2-14b											
Trav e 3b-1	0%	8 429	-	97,8 3	-	12598 32	12598 32	82464 5	82464 5	21	21	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%	911	-1 965	NS	NS	12598 35	12598 35	84466 5	84466 5	43	43	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%	-	-18 057	-	46,1 3	12598 38	12598 38	83301 2	83301 2	64	64	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%	-	-38 515	-	21,6 3	12598 44	12598 44	83307 3	83307 3	106	106	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 %	-	-71 816	-	11,2 1	12598 47	12598 47	80535 1	80535 1	127	127	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
Trav e 1-2	0%	25 508	-	35,8 9	-	12598 61	12598 61	91544 4	91544 4	221	221	0	0	0	0	2,50	2,50	0,11 18	0,11 18	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	25%	15 725	-	58,2 2	-	12598 61	12598 61	91544 4	91544 4	221	221	0	0	0	0	2,50	2,50	0,11 18	0,11 18	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	50%	5 989	-	NS	-	12598 61	12598 61	91544 4	91544 4	221	221	0	0	0	0	2,50	2,50	0,11 18	0,11 18	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	75%	-	-3 648	-	NS	12598 61	12598 61	91544 4	91544 4	221	221	0	0	0	0	2,50	2,50	0,11 18	0,11 18	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
	100 %	-	-13 152	-	69,6 0	12598 61	12598 61	91544 4	91544 4	221	221	0	0	0	0	2,50	2,50	0,11 18	0,11 18	0,00 00	0,00 00	0,00 00	0,00 00
Trav e 2-14b	0%	98 119	-	8,47	-	12598 28	12598 28	83114 5	83114 5	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%	47 030	-	17,8 1	-	12598 28	12598 28	83749 6	83749 6	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
	50%	19 363	-	43,6 2	-	12598 28	12598 28	84460 7	84460 7	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
	75%	551	-2 815	NS	NS	12598 28	12598 28	84940 3	84940 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
	100 %	-	-12 796	-	60,3 5	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-".
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 Θ+, ctg Θ-	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-".
AfDge+, 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 Θ	Pe	Be	Hs	AfSt	AfLp
	[%]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[adim]	[mm]	[mm ²]	[mm]	[cm ² /cm]	[cm ²]
Fondazione											
Travata: Trave3b-1-2-14b											
Trave 3b-1	0%	7 691	443 349	7 691	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0029	1,57
	25%	1 472	443 349	1 472	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0006	1,57
	50%	5 092	443 349	5 092	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0019	1,57
	75%	5 073	443 349	5 073	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0019	1,57
	100%	13 685	443 349	13 685	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0052	3,14
Trave 1-2	0%	8 803	443 349	8 803	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0034	3,14
	25%	8 803	443 349	8 803	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0034	1,57
	50%	8 803	443 349	8 803	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0034	1,57
	75%	8 803	443 349	8 803	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0034	1,57
	100%	8 803	443 349	8 803	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0034	3,14
Trave 2-14b	0%	5 672	443 349	5 672	25 738	1,00	3 200	335 156	187	0,0022	3,14
	25%	3 699	443 349	3 699	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0014	1,57
	50%	1 490	443 349	1 490	12 869	1,00	3 200	335 156	187	0,0006	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

Travi - Verifiche a torsione allo stato limite ultimo											
Trave	%LLI	Mt	Mrcd	Mrsd	Mrlid	Ctg Θ	Pe	Be	Hs	AfSt	AfLp
	[%]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[N-m]	[adim]	[mm]	[mm²]	[mm]	[cm²/cm]	[cm²]
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 Θ	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			
	σ ct	N	M3	M2	σ cc	N	M3	M2	σ at	N	M3	M2
[%]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]	[N/mm²]	[N]	[N-m]	[N-m]
Fondazione		Travata: Trave3b-1-2-14b										
Trave: Trave 3b-1		FRC=0,00 cm	AA= PCA	CA=FQR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm					CA=QPR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm			
0%	0,030	36	-3 409	-	-0,030	36	-3 409	-	0,408	36	-3 409	-
25%	0,080	73	-9 188	-	-0,080	73	-9 188	-	1,099	73	-9 188	-
50%	0,030	78	-3 495	-	-0,030	78	-3 495	-	0,419	78	-3 495	-
75%	0,160	181	18 379	-	-0,159	181	18 379	-	2,200	181	18 379	-
100%	0,605	217	78 954	-	-0,605	217	78 954	-	8,336	217	78 954	-
Trave: Trave 1-2		FRC=0,00 cm	AA= PCA	CA=FQR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm					CA=QPR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm			
0%	0,615	284	80 165	-	-0,614	284	80 165	-	8,465	284	80 165	-
25%	0,665	284	76 568	-	-0,664	284	76 568	-	9,155	284	76 568	-
50%	0,648	284	74 687	-	-0,648	284	74 687	-	8,930	284	74 687	-
75%	0,647	284	74 504	-	-0,646	284	74 504	-	8,908	284	74 504	-
100%	0,583	284	76 007	-	-0,582	284	76 007	-	8,026	284	76 007	-
Trave: Trave 2-14b		FRC=0,00 cm	AA= PCA	CA=FQR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm					CA=QPR ε sm=0,00000 Ae=0,0 cm² sm=0 mm wk=0,00 mm			
0%	0,610	-219	79 624	-	-0,610	-219	79 624	-	8,397	-219	79 624	-
25%	0,045	-129	5 208	-	-0,045	-129	5 208	-	0,619	-129	5 208	-
50%	0,121	-109	-13 912	-	-0,121	-109	-13 912	-	1,660	-109	-13 912	-
75%	0,137	-73	-15 837	-	-0,138	-73	-15 837	-	1,890	-73	-15 837	-
100%	0,044	-36	-5 034	-	-0,044	-36	-5 034	-	0,601	-36	-5 034	-

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.
ε sm	Deformazione media nel calcestruzzo.
Ae	Area efficace del calcestruzzo teso [mm²].
sm	Distanza media tra le fessure [mm].
wk	Apertura massima delle fessure [mm].
σ ct, N, M3, M2	Valori rispettivamente della tensione massima di trazione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata.
σ cc, N, M3, M2	Valori rispettivamente della tensione massima di compressione nel calcestruzzo e delle componenti della sollecitazione agenti che l'hanno generata.
σ 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	36853	6839	1667085	1220962	446123	111317	196761	Palo Lungo	2,47	45,24	16,28
PALO12	00002	38312	6848	1667085	1220962	446123	111317	196761	Palo Lungo	2,47	43,51	16,26
PALO13	00003	39554	6852	1667085	1220962	446123	111317	196761	Palo Lungo	2,47	42,15	16,25
PALO14	00014	40940	6848	1667085	1220962	446123	111317	196761	Palo Lungo	2,47	40,72	16,26
PALO10	00010	35192	6826	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,23	16,31
PALO9	00009	33507	6810	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,75	16,35
PALO8	00013	32197	6792	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	11,18	16,39
PALO7	00016	31648	5124	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	11,38	21,72
PALO5	00004	32793	5155	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,98	21,59
PALO4	00005	33755	5170	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,67	21,53
PALO6	00006	31977	5139	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	11,26	21,66
PALO1	00015	36456	5180	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	9,88	21,49
PALO2	00007	35513	5182	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,14	21,48
PALO3	00008	36484	5179	360094	36919	323175	111317	196761	Palo Lungo	2,47	10,38	21,49

LEGENDA pali - Verifiche a carico limite verticale e orizzontale

Palo	Identificativo del palo.
Nodo	Identificativo del nodo all'estremo superiore del palo.
QMaxVrt	Carico verticale di progetto allo SLU.
QMaxOrz	Carico orizzontale di progetto allo SLU.

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]		
QdVrt	Resistenza di progetto verticale.											
QdVPnt	Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza alla punta.											
QdVLtrl	Aliquota della resistenza di progetto verticale dovuto alla resistenza laterale.											
QdOrz	Resistenza di progetto orizzontale.											
MMaxOrz	Momento massimo lungo il palo per carichi orizzontali.											
Tipo Rottura	Modalita' di rottura per carico limite orizzontale (Palo Corto, Palo Medio, Palo Lungo).											
Prof Cern	Profondita' della seconda cerniera plastica.											
CS Vert	Coefficiente di sicurezza per carichi verticali: [NS]= Non significativo.											
CS Oriz	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	8 826	-892	-10 420	15,55	3 367 760	16	9	8000	
PALO12	00002	10 285	-628	-8 940	18,17	3 367 760	16	9	8000	
PALO13	00003	11 527	-476	-7 625	21,35	3 367 760	16	9	8000	
PALO14	00014	6 389	-177	-3 206	50,49	3 367 760	16	9	8000	
PALO10	00010	7 165	-1 317	-11 355	14,19	3 367 760	16	9	8000	
PALO9	00009	5 480	-1 973	-10 574	15,05	3 367 760	16	9	8000	
PALO8	00013	4 170	-2 956	-6 533	22,55	3 367 760	16	9	8000	
PALO7	00016	3 621	-4 440	-389	36,25	3 367 760	16	9	8000	
PALO5	00004	4 766	-6 987	6 173	17,35	3 367 760	16	9	8000	
PALO4	00005	5 728	-7 612	6 394	16,29	3 367 760	16	9	8000	
PALO6	00006	3 950	-5 968	4 271	22,02	3 367 760	16	9	8000	
PALO1	00015	8 429	-7 692	2 025	20,43	3 367 760	16	9	8000	
PALO2	00007	7 486	-8 090	5 152	16,92	3 367 760	16	9	8000	
PALO3	00008	6 657	-7 961	5 851	16,41	3 367 760	16	9	8000	

LEGENDA Pali - Verifiche a pressoflessione deviata allo SLU

Palo	Identificativo del palo.
Nodo	Identificativo del nodo in testa al palo.
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).
N ult	Sforzo normale ultimo per compressione semplice.
φ	Diametro delle barre di acciaio nei vertici.
nf	Numero delle barre di acciaio nei vertici.
φSt	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 ² /cm]	[cm]	[mm]
PALO11	00001	6 839	36,24	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO12	00002	6 848	36,19	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO13	00003	6 852	36,17	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO14	00014	6 848	36,19	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO10	00010	6 826	36,31	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO9	00009	6 810	36,39	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO8	00013	6 792	36,49	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO7	00016	5 124	48,36	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO5	00004	5 155	48,07	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO4	00005	5 170	47,94	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO6	00006	5 139	48,22	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO1	00015	5 180	47,84	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO2	00007	5 182	47,83	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8
PALO3	00008	5 179	47,86	613 055	247 831	0	0	0,0503	20	8

LEGENDA Pali - Verifiche a Taglio

Palo	Identificativo del palo.
Nodo	Identificativo del nodo in testa al palo.
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. 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.
Vwd	Contributo acciaio al taglio ultimo dovuto alle staffe.
Vcd	Contributo del calcestruzzo al taglio ultimo.
Vwp	Taglio ultimo dovuto ai ferri piegati.
Aft	Area di ferro per il taglio per centimetro.
Pst	Passo massimo staffe da Normativa.
φSt	Diametri delle staffe [mm].

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