

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



INFRASTRUTTURE FERROVIARIE STRATEGICHE DEFINITE DALLA LEGGE OBIETTIVO N. 443/01e s.m.i.

CUP: J14D20000010001

U.O. PROGETTAZIONE INTEGRATA NORD

PROGETTO DEFINITIVO

LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA
LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA

NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST

Sottopasso stradale Parco Urbano di Verona PN
SL03 - Sottopasso stradale Parco Urbano di Verona
Relazione di calcolo muri ad U rampa sud

SCALA:

-

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA PROGR. REV.

I N 1 A 2 0 D 2 6 C L S L 0 3 0 0 0 0 2 A

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
A	Emissione Esecutiva	V. Reale	Gen. 2022	M. Rigo	Gen. 2022	C. Mazzocchi	Gen. 2021	A. Perego Gen. 2022

File: IN1A20D26CLSL0300002A

n. Elab.:

INDICE

1	PREMESSA	4
1	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO E NORMATIVA.....	5
2	DESCRIZIONE DELL'OPERA	7
2.1	GEOMETRIA SCATOLARE	9
3	CRITERI PROGETTUALI	10
3.1	VITA NOMINALE E CLASSE D'USO	10
3.2	ANALISI SISMICA	10
4	MATERIALI	11
4.1	ACCIAIO	11
4.1.1	<i>Acciaio per armatura strutture c.a.</i>	11
4.2	CALCESTRUZZO.....	11
4.2.1	<i>Magrone di riempimento e livellamento</i>	11
4.2.2	<i>Calcestruzzo sottovia a struttura scatolare</i>	11
5	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	11
5.1	RILEVATO FERROVIARIO.....	12
5.2	TERRENO DI FONDAZIONE.....	12
5.3	TERRENO DI RINFIANCO (RILEVATO FERROVIARIO)	13
5.4	TERRENO DI RICOPRIMENTO	13
6	DIMENSIONAMENTO MURI	14
6.1	MODELLAZIONE STRUTTURALE	14
7	ANALISI DEI CARICHI	14
7.1.1	<i>Spinta sui muri</i>	14
7.1.2	<i>Spinta in presenza di sisma – Metodo di Wood</i>	14
7.1.3	<i>Spinta dell'acqua</i>	15

7.1.4	<i>Peso proprio degli elementi strutturali</i>	15
7.1.5	<i>Carichi permanenti portati</i>	15
7.1.6	<i>Azioni variabili ambientali</i>	16
7.1.7	<i>Azioni sismiche</i>	16
7.1.8	<i>Azioni indirette</i>	17
7.2	COMBINAZIONI DI CARICO.....	18
7.2.1	<i>Coefficienti parziali e di combinazione</i>	19
7.2.2	<i>Stati limite ultimi</i>	21
7.2.3	<i>Stati limite d'esercizio</i>	22
8	MODELLO DI CALCOLO.....	22
9	VERIFICHE STRUTTURALI.....	24
9.1	VERIFICHE A FLESSIONE.....	24
9.2	VERIFICHE A TAGLIO.....	27
9.2.1	<i>Fondazione</i>	27
9.2.2	<i>Muri</i>	28
9.3	VERIFICHE AGLI SLE.....	29
10	INCIDENZA DI ARMATURA.....	29
11	ALLEGATO TABULATI DI CALCOLO.....	30

1 PREMESSA

La presente relazione ha per oggetto la progettazione definitiva di opere strutturali relative all'Ingresso Est al Nodo AV/AC di Verona Porta Nuova della Tratta AV/AC Brescia-Verona.

L'intervento prevede la realizzazione delle nuove linee, prevalentemente in affiancamento al sedime della attuale Linea Storica Milano-Venezia, nel tratto compreso tra l'uscita dell'Autostrada Verona Nord e la radice est della Stazione Ferroviaria di Verona Porta Vescovo, per una estensione di circa 9.7 km dall'inizio dello Scalo Cason alla fine della linea AV/AC. Tali interventi sono funzionali al progetto di linea della Tratta Brescia Est – Verona.

- MODIFICA DI TRACCIATO DELLE LINEE MI-VE STORICA E VR-BRENNERO
- LINEA AV/AC MILANO-VENEZIA
- NUOVO SCALO IN LOCALITA' CASON
- RACCORDO BIVIO S.MASSIMO – VERONA P.N.
- RACCORDO Q.E. – VERONA P.N.
- INTERVENTI NELL'AMBITO DI VERONA PORTA NUOVA
- INTERVENTI NELL'AMBITO DI VERONA PORTA VESCOVO

Sono previsti interventi di potenziamento e riconfigurazione della stazione di Verona Porta Nuova e Verona Porta Vescovo. Il progetto comprende tutte le opere atte a consentire l'allaccio e l'interfaccia con le linee storiche esistenti e la risoluzione delle interferenze tra la parte di progetto stesso e l'esistente (viabilità, idrografia, ecc).



	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST					
	Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud	COMMESSA IN1A	LOTTO 20	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO CL 03 00 001	REV. A

1 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO E NORMATIVA

- [1] Legge nr. 1086 del 05/11/1971 – Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.
- [2] Decreto Ministeriale del 17 gennaio 2018 – Norme Tecniche per le Costruzioni 2018;
- [3] Circolare n.7 del 21/01/2019 - Istruzioni per l'applicazione dell' "Aggiornamento delle Norme Tecniche per le Costruzioni" di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018
- [4] UNI 11104: "Calcestruzzo - Specificazione, prestazione, produzione e conformità – Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1"
- [5] UNI EN 206-1:2014: "Calcestruzzo - Specificazione, prestazione, produzione e conformità"
- [6] UNI EN 1990:2006 - "Eurocodice - Criteri generali di progettazione strutturale."
- [7] UNI EN 1991-1-1: 2004 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-1: Azioni in generale - Pesì per unità di volume, pesì propri e sovraccarichi per gli edifici."
- [8] UNI EN 1991-1-3: 2004 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-3: Azioni in generale - Carichi da neve."
- [9] UNI EN 1991-1-4: 2005 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-4: Azioni in generale - Azioni del vento."
- [10] UNI EN 1991-1-5: 2004 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-5: Azioni in generale - Azioni termiche."
- [11] UNI EN 1991-1-6: 2005 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-6: Azioni in generale - Azioni durante la costruzione."
- [12] UNI EN 1991-1-7: 2006 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-7: Azioni in generale - Azioni eccezionali."
- [13] - UNI EN 1991-2: 2005 - "Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 2: Carichi da traffico sui ponti."
- [14] UNI EN 1992-1-1, Eurocodice 2: "Progettazione delle strutture in calcestruzzo. Parte 1: regole generali e regole per gli edifici".
- [15] UNI EN 1992-2: "Eurocodice 2 - Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 2: Ponti di calcestruzzo - Progettazione e dettagli costruttivi."
- [16] Specifica RFI DTC INC PO SP IFS 001 A - Specifica per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario.
- [17] Specifica RFI DTC INC SP IFS 002 A - Specifica per la progettazione e l'esecuzione di cavalcavia e passerelle pedonali sulla sede ferroviaria.
- [18] Specifica RFI DTC INC PO SP IFS 003 A - Specifica per la verifica a fatica dei ponti ferroviari.
- [19] Specifica RFI DTC INC PO SP IFS 006 A - Specifica per la progettazione geotecnica delle opere civili ferroviarie.
- [20] Istruzione 44 C - Visite di controllo ai ponti, alle gallerie ed alle altre opere d'arte del corpo stradale. Frequenza, modalità e relative verbalizzazioni.
- [21] Istruzione 44 M - Specifica tecnica relativa al collaudo dei materiali ed alla costruzione delle strutture metalliche per ponti ferroviari e cavalcavia ferroviaria.



LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA
LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA
NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	6 di 30

[22] Istruzione 44 S - Specifica tecnica per la saldatura ad arco di strutture destinate ai ponti ferroviari;

[23] Istruzione 44 V - Cicli di verniciatura per la protezione dalla corrosione di opere metalliche nuove e per la manutenzione di quelle esistenti.

[24] RFI DTC SI MA IFS 001 D Manuale di progettazione delle opere civili.

[25] Regolamento (UE) N. 1299/2014 della Commissione del 18 novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «infrastruttura» del sistema ferroviario dell'Unione europea, modificato dal Regolamento di esecuzione (UE) N° 2019/776 della Commissione del 16 maggio 2019.

[26] Norme Tecniche per le Costruzioni 2018 – DM 17 febbraio 2018

[27] Circolare 21 gennaio 2019, n. 7 C.S.LL.PP. Istruzioni per l'applicazione dell'Aggiornamento delle "Norme tecniche per le costruzioni" di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018

2 DESCRIZIONE DELL'OPERA

La presente relazione tecnica è relativa ai calcoli statici, sismici e alle verifiche di sicurezza dei muri ad U rampa Sud adiacenti allo scatolare SL03.

I muri sono interamente realizzati in cemento armato.

L'opera presenta uno sviluppo longitudinale in asse pari a 14.54 m.

La sezione trasversale dei muri ad U rampa Sud è di 17.10 x 9,10 m, con traverso di spessore pari a 1.30 m, fondazione pari a 1.30 m e piedritti pari a 1.30 m. La distanza tra estradosso traverso e piano del ferro, misurato in corrispondenza degli assi ferroviari varia di cui la minima è 80 cm.

Al'ingresso e all'uscita del sottopasso vi sono muri ad U.

L'opera, localizzata attraverso le sue coordinate geografiche, è verificata per le azioni sismiche relative ad una vita nominale $V_N=50$ anni, classe d'uso III ($C_u=2$) e categoria di sottosuolo tipo C.

Le verifiche di sicurezza vengono effettuate con il metodo semiprobabilistico agli Stati Limite, secondo quanto previsto nel D.M. 17/01/2018.

Di seguito vengono riportate l'analisi dei carichi, il calcolo delle strutture e le relative verifiche. Per la descrizione dettagliata delle opere si rimanda agli elaborati grafici specifici.

Figura 1 - Pianta dell'opera

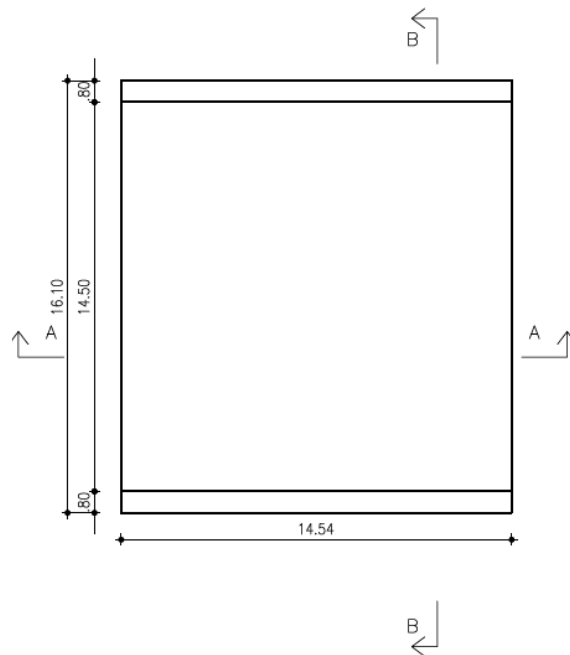


Figura 2 - Sezione longitudinale dell'opera

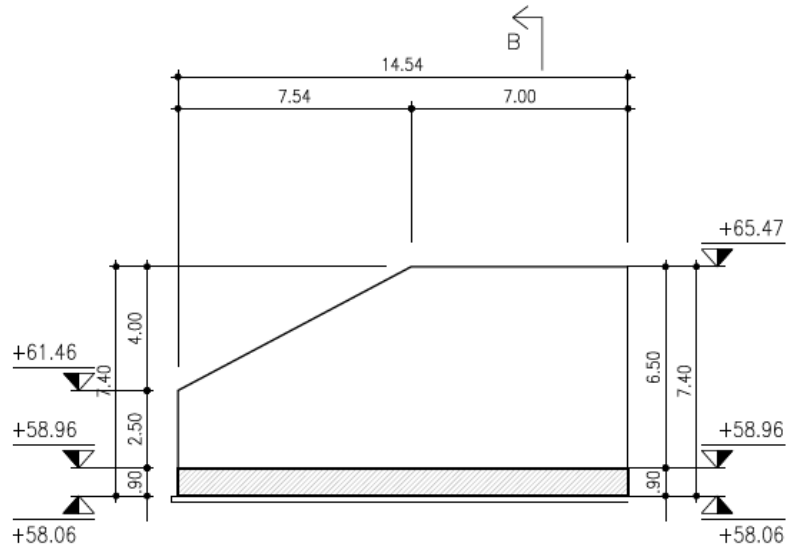
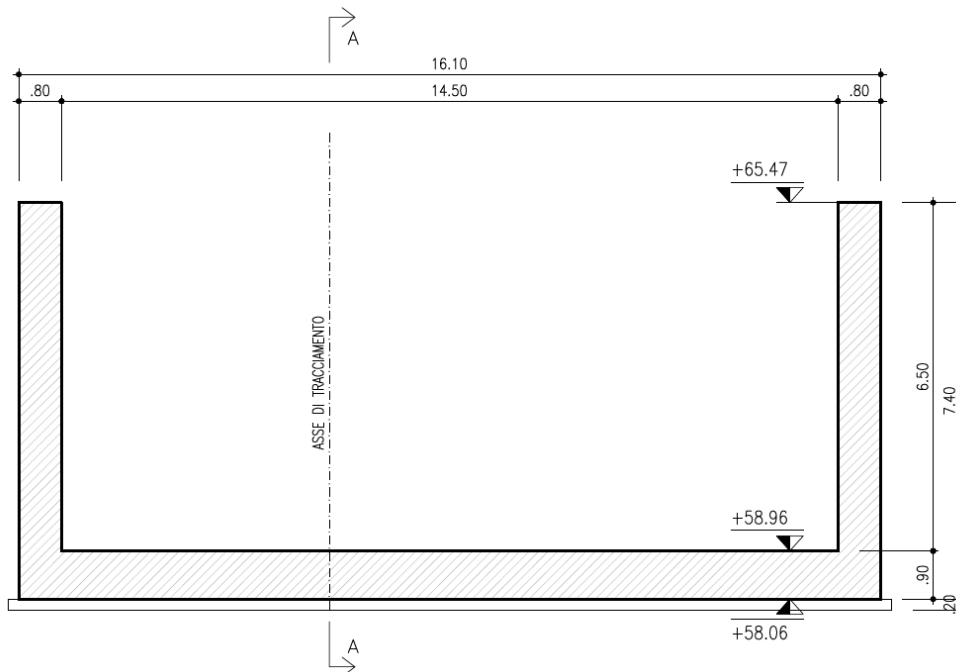


Figura 3 - Sezione trasversale



2.1 Geometria scatolare

Altezza esterna	7,92	[m]
Larghezza esterna	16,10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,80	[m]
Spessore piedritto destro	0,80	[m]
Spessore fondazione	0,90	[m]

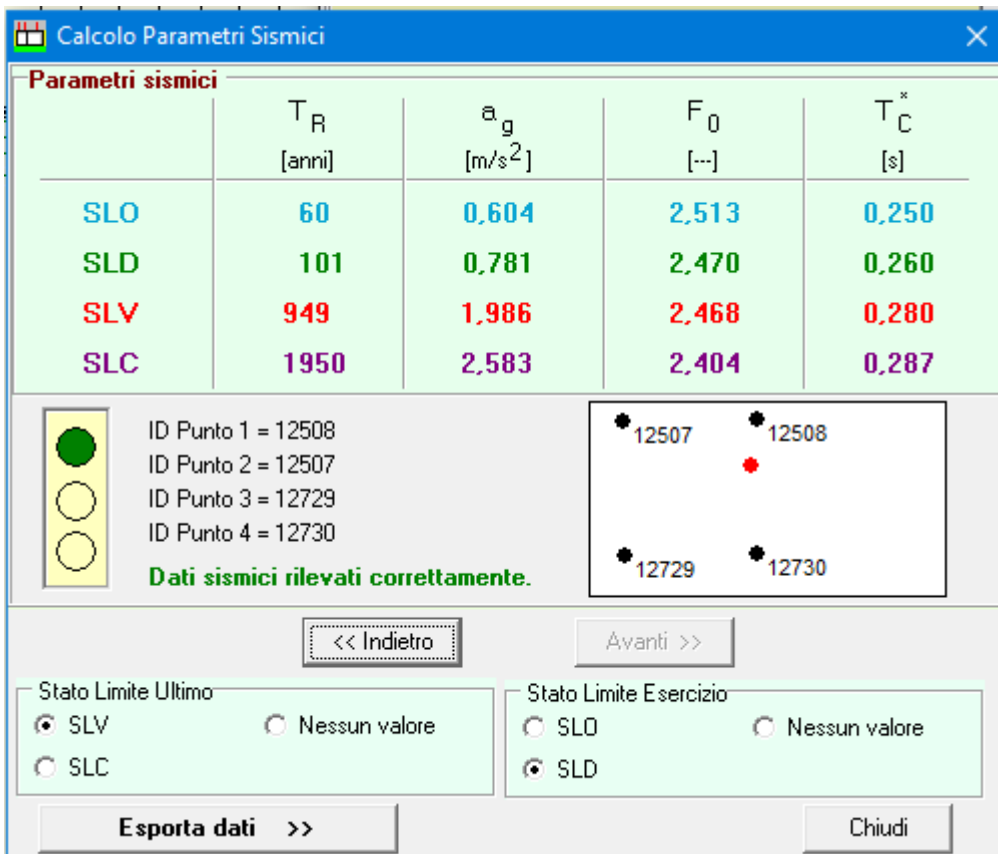
3 CRITERI PROGETTUALI

3.1 Vita nominale e classe d'uso

Altre opere esistenti a velocità $V \leq 200$ km/h	Vita nominale	50 anni
Opere d'arte del sistema di grande viabilità ferroviaria	Classe d'uso IV	$C_u = 2$

3.2 Analisi sismica

Per la definizione dell'azione sismica, si sono ricavati i parametri per le due opere più distanti e si sono usati i valori massimi.



Calcolo Parametri Sismici

Parametri sismici

	T_R [anni]	a_g [m/s ²]	F_0 [...]	T_C^* [s]
SLO	60	0.604	2.513	0.250
SLD	101	0.781	2.470	0.260
SLV	949	1.986	2.468	0.280
SLC	1950	2.583	2.404	0.287

ID Punto 1 = 12508
 ID Punto 2 = 12507
 ID Punto 3 = 12729
 ID Punto 4 = 12730
Dati sismici rilevati correttamente.

Stato Limite Ultimo
 SLV Nessun valore
 SLC

Stato Limite Esercizio
 SLD Nessun valore
 SLD

Categoria del sottosuolo	C
Condizioni topografiche	T1
Coefficiente di amplificazione stratigrafica	$S_s = 1.4$
Coefficiente funzione della categoria di sottosuolo	$C_C = 1,33$
Coefficiente di amplificazione topografica	$S_T = 1,0$

4 MATERIALI

4.1 Acciaio

4.1.1 Acciaio per armatura strutture c.a.

Barre ad aderenza migliorata, saldabili, tipo B450C dotato delle seguenti caratteristiche meccaniche:

- ✓ Tensione caratteristica di rottura: $f_{tk} \geq 540$ MPa
- ✓ Tensione caratteristica di snervamento: $f_{yk} \geq 450$ MPa
- ✓ Allungamento caratteristico: $\geq 7,5$ %
- ✓ Rapporto tensione di rottura/tensione di snervamento: $1,15 \leq f_{tk}/f_{yk} < 1,35$

4.2 Calcestruzzo

4.2.1 Magrone di riempimento e livellamento

- ✓ Classe di resistenza: C12/15
- ✓ Classe di esposizione X0

4.2.2 Calcestruzzo sottovia a struttura scatolare

- ✓ Classe di resistenza: C30/37
- ✓ Classe di esposizione: XC3/XA1
- ✓ Classe di consistenza: S3 – S4
- ✓ Dimensione massima dell'inerte: 25 mm
- ✓ Copriferro minimo: 50 mm

5 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

In riferimento al modello geotecnico del sottosuolo che caratterizza l'area di sedime del opera si definiscono i principali parametri fisico-meccanici dei terreni interagenti con l'opera.

In relazione alla sezione trasversale dell'opera si evince una stratigrafia con caratteristiche che entrano in gioco nel calcolo strutturale dei muri dal punto di vista dei carichi e dell'interazione terreno-struttura. Procedendo dal basso verso l'alto si hanno, nell'ordine:

- il terreno di fondazione;
- il rilevato ferroviario.

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	12 di 30

5.1 Rilevato ferroviario

Il terreno che costituisce il rilevato ferroviario ha le seguenti caratteristiche:

Peso di volume	$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$
Coesione efficace	$c' = 0$
Angolo di resistenza al taglio	$\phi' = 38^\circ$

5.2 Terreno di fondazione

I principali parametri geotecnici sono riportati di seguito:

PK	Profondità m da p.c.	154+046 ÷ 156+000	156+000 ÷ 157+200	157+200 ÷ 158+100	158+100 ÷ 160+925
		ZONA 1	ZONA 2	ZONA 3	ZONA 4
WBS					
Formazione geologica					
Unita Geotecnica		UNITA' 1: Ghiaia sabbiosa	UNITA' 1: Ghiaia sabbiosa	UNITA' 1: Ghiaia sabbiosa	UNITA' 1: Ghiaia sabbiosa
Peso di volume g [kN/m³]		19	19	19	19
Coesione C' [kPa]		0	0	0	0
Angolo di attrito di picco ϕ' [°]	<5	44.9	44.0	40.2	40.4
	5-15	47.8	44.6	38.8	43.2
	>15	46.4	44.8	41.7	44.0
Densità relativa D_R [%]	<5	92.8	86.5	74.8	76.4
	5-15	95.3	82.7	63.1	79.9
	>15	82.3	75.8	66.2	75.3
Modulo di taglio G_i [MPa]	<5	83.2	80.3	65.7	68.6
	5-15	145.2	132.1	104.1	124.8
	>15	199.6	187.8	182.6	188.3
Modulo di deformazione elastica iniziale E_0 [Mpa]	<5	199.8	192.8	157.7	164.5
	5-15	348.5	316.9	249.7	299.5
	>15	479.1	450.8	438.1	452.0
Modulo di deformazione operativo per i rilevati E_{RIL} [Mpa]	<5	20.0	19.3	15.8	16.5
	5-15	34.9	31.7	25.0	30.0
	>15	47.9	45.1	43.8	45.2
Modulo di deformazione operativo per le opere civili E_{OC} [Mpa]	<5	40.0	38.6	31.5	32.9
	5-15	69.7	63.4	49.9	59.9
	>15	95.8	90.2	87.6	90.4
Modulo di deformazione operativo E'_{25} [Mpa]	<5	50.9	48.7	34.9	35.6
	5-15	66.3	55.5	33.1	48.8
	>15	67.6	61.8	48.6	57.3
Classe sottosuolo		B	B	B	B

L'opera in esame è situata nella Zona 1.

Costante di Winkler

$$k = 9,32 \text{ kg/cm}^3 \text{ (932 kPa/cm)}$$

Calcolata con la formula di Terzaghi

$$q_{ult} = c N_c s_c + q N_q + \frac{B}{2} \gamma N_\gamma s_\gamma$$

dove

$$N_q = \frac{e^{2(0,75\pi - \phi/2)\tan\phi}}{2 \cos^2(45 + \phi/2)}$$

$$N_c = (N_q - 1) \cot \phi$$

$$N_\gamma = \frac{\tan \phi}{2} \left(\frac{K_{py}}{\cos^2 \phi} - 1 \right)$$

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	13 di 30

I fattori di forma c_s ed γ_s che compaiono nella espressione di $u_{tr} q$ dipendono dalla forma della fondazione. In particolare valgono **1** per fondazioni nastriformi o rettangolari allungate, valgono rispettivamente **1.3** e **0.8** per fondazioni quadrate e valgono rispettivamente **1.3** e **0.6** per fondazioni circolari.

La formula di **Terzaghi** vale per fondazioni superficiali con $D \leq B$ e non tiene conto dell'eventuale inclinazione della fondazione e dell'eccentricità e inclinazione del carico.

I documenti di riferimento per la consultazione delle caratteristiche dei terreni, sono:

GEOTECNICA		I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	1	A
Relazione geotecnica generale (compresa sismica)	-	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	1	A
Relazione tecnica valutazione liquefazione	-	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	2	A
Profilo geotecnico 1/4	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	1	A
Profilo geotecnico 2/4	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	2	A
Profilo geotecnico 3/4	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	3	A
Profilo geotecnico 4/4	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	4	A
Profilo geotecnico Scalo Cason 1/2	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	5	A
Profilo geotecnico Scalo Cason 2/2	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	6	A
Profilo geotecnico nuovo Sottopasso stradale Parco Urbano di Verona PN	1:2000	I	N	1	A	2	0	D	2	6	F	6	G	E	0	0	0	0	0	0	4	A

5.3 Terreno di rinfianco (rilevato ferroviario)

Il terreno di rinfianco ha le seguenti caratteristiche:

Peso di volume	$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$
Coessione efficace	$c' = 0$
Angolo di resistenza al taglio	$\phi' = 38^\circ$
Costante di Winkler	$k = 0 \text{ kg/cm}^3$

5.4 Terreno di ricoprimento

Lo strato di ricoprimento è costituito dalla massiccata e dall'armamento ferroviario e ha le seguenti caratteristiche:

Peso di volume	$\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$
Coessione efficace	$c' = 0$
Angolo di resistenza al taglio	$\phi' = 30^\circ$
Spessore medio	0,80 m

	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST					
	Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud	COMMESSA IN1A	LOTTO 20	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO CL 03 00 001	REV. A

6 DIMENSIONAMENTO MURI

6.1 Modellazione strutturale

L'analisi è stata eseguita con l'ausilio del software di calcolo SCAT 14.

L'analisi strutturale è eseguita su una striscia di scatolare lunga 1 m.

Il terreno, sia di fondazione che di rinfiaccio è schematizzato secondo il modello di Winkler modificato (vengono eliminate, durante l'analisi al passo, le molle in trazione).

7 ANALISI DEI CARICHI

7.1.1 Spinta sui muri

Si assume che sui muri agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo data l'impossibilità dell'opera di subire spostamenti.

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione:

$$K_0 = 1 - \sin \varphi'$$

dove φ' rappresenta l'angolo d'attrito efficace interno del terreno di rinfiaccio.

Quindi la pressione laterale, ad una generica profondità z e la spinta totale sulla parete di altezza H valgono:

$$\sigma = \gamma \cdot z \cdot K_0 + p_v \cdot K_0$$

$$S = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot K_0 + p_v \cdot K_0 \cdot H$$

dove p_v è la pressione verticale agente in corrispondenza della calotta.

7.1.2 Spinta in presenza di sisma – Metodo di Wood

Nel caso di strutture rigide, completamente vincolate in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

$$\Delta P_d = \alpha \cdot \gamma \cdot H^2$$

$$\alpha = \frac{a_g}{g} \cdot S_s \cdot \beta_m \cdot S_t$$

dove:

- H è l'altezza sulla quale agisce la spinta (il punto di applicazione va preso a metà altezza);
- a_g è l'accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido;
- S_s è il coefficiente di amplificazione stratigrafica per categoria di sottosuolo tipo B;
- S_t è il coefficiente di amplificazione topografica;
- $\beta_m = 1.00$ è il coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

7.1.3 Spinta dell'acqua

In base alle informazioni contenute nel profilo geotecnico e ai risultati delle indagini, la presenza di falda non influisce ai fini dei calcoli.

7.1.4 Peso proprio degli elementi strutturali

Il peso degli elementi strutturali viene automaticamente calcolato dal software, dopo aver assegnato i pesi specifici dei materiali

Peso specifico calcestruzzo 25 kN/m³

7.1.5 Carichi permanenti portati

7.1.5.1 Sovrastrutturale stradale

Si considera una striscia di un metro (nella direzione dell'asse stradale).

Il pacchetto stradale è composto da strato di usura, strato di collegamento e base per dare la pendenza.

Conglomerato bituminoso per strato di usura	0,04 m	·	24 kN/m ³	=	0,96 kN/m
Conglomerato bituminoso per strato di collegamento	0,05 m	·	24 kN/m ³	=	1,20 kN/m
Conglomerato bituminoso per strato di base (medio)	1,04 m	·	18 kN/m ³	=	18,72 kN/m
Totale (medio)	1,13 m			=	20,88 kN/m

Carichi da applicare alla fondazione.

7.1.6 Azioni variabili ambientali

7.1.6.1 Temperatura

Azioni termiche sugli edifici

Nel caso in cui la temperatura non costituisca azione fondamentale per la sicurezza o per la efficienza funzionale della struttura è consentito tener conto, per gli edifici, della sola componente ΔT_u , ricavandola direttamente dalla Tab. 3.5.II.

Tab. 3.5.II – Valori di ΔT_u per gli edifici

Tipo di struttura	ΔT_u
Strutture in c.a. e c.a.p. esposte	$\pm 15 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in c.a. e c.a.p. protette	$\pm 10 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in acciaio esposte	$\pm 25 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in acciaio protette	$\pm 15 \text{ }^\circ\text{C}$

Variazione termica non uniforme

In aggiunta alla variazione termica uniforme, andrà considerato un gradiente di temperatura di $5 \text{ }^\circ\text{C}$ fra estradosso ed intradosso di impalcato con verso da determinare caso per caso.

7.1.7 Azioni sismiche

Azioni sismiche (§5.2.2.8 NTC 2018)

Per le azioni sismiche si devono rispettare le prescrizioni di cui al § 3.2. e al § 7.9.

Per la determinazione degli effetti di tali azioni si farà di regola riferimento alle sole masse corrispondenti ai pesi propri ed ai carichi permanenti e considerando con un coefficiente $\psi_2 = 0,2$ il valore quasi permanente delle masse corrispondenti ai carichi da traffico ferroviario.

Le forze sismiche sono date dalle seguenti relazioni:

$$\text{Forza sismica orizzontale} \quad F_h = k_h \cdot W$$

$$\text{Forza sismica verticale} \quad F_v = k_v \cdot W$$

Dove W rappresenta le masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G_1 + G_2 + \psi_{2j} Q_{kj}$$

I valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le seguenti espressioni:

$$\text{Coefficiente sismico orizzontale} \quad k_h = a_{\max} / g$$

$$\text{Coefficiente sismico verticale} \quad k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$$

Dove $a_{\max} = S_s \cdot S_t \cdot a_g$.

Il valore di a_g è riportato al §5.4.

7.1.8 Azioni indirette

7.1.8.1 Ritiro

Deformazione totale da ritiro

$$\varepsilon_{cs} = \varepsilon_{cd} + \varepsilon_{ca}$$

Con ε_{cd} deformazione per ritiro da essiccamento

ε_{ca} deformazione per ritiro autogeno.

Valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro da essiccamento

$$\varepsilon_{cd,\infty} = k_h \varepsilon_{c0}$$

Valutabile mediante i valori delle Tab. 11.2.Va e Tab. 11.2.Vb.

Tab. 11.2.Va – Valori di ε_{c0}

f_{ck}	Deformazione da ritiro per essiccamento (in ‰)					
	Umidità Relativa (in ‰)					
	20	40	60	80	90	100
20	-0,62	-0,58	-0,49	-0,30	-0,17	+0,00
40	-0,48	-0,46	-0,38	-0,24	-0,13	+0,00
60	-0,38	-0,36	-0,30	-0,19	-0,10	+0,00
80	-0,30	-0,28	-0,24	-0,15	-0,07	+0,00

Tab. 11.2.Vb – Valori di k_h

h_0 (mm)	k_h
100	1,00
200	0,85
300	0,75
≥ 500	0,70

Lo sviluppo nel tempo della deformazione ε_{cd} può essere valutato come

$$\varepsilon_{cd}(t) = \beta_{ds}(t - t_s) \varepsilon_{cd,\infty}$$

Dove la funzione di sviluppo temporale assume la forma

$$\beta_{ds}(t - t_s) = (t - t_s) / [(t - t_s) + 0,04 h_0^{3/2}]$$

Il valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro autogeno

$$\varepsilon_{ca,\infty} = -2,5 (f_{ck} - 10) 10^{-6}$$

f_{ck}	30 MPa	Resistenza a compressione cubica
UR	60 %	Umidità relativa
ε_{c0}	-0,435 ‰	
A_c	18,57 m ²	Area della sezione in calcestruzzo
u	31,8 m	Perimetro della sezione in calcestruzzo esposto all'aria

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	18 di 30

h_0	1170 mm	Dimensione fittizia in mm pari a $2 A_c / u$
k_h	0,70	
$\epsilon_{cd,\infty}$	-0,3045 ‰	Valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro da essiccamento
t	25550 gg	Età del calcestruzzo nel momento considerato
t_s	28 gg	Età del calcestruzzo a partire dalla quale si considera l'effetto del ritiro da essiccamento (normalmente termine maturazione)
$\beta_{ds}(t - t_s)$	0,941	Funzione di sviluppo temporale
$\epsilon_{cd}(t)$	-0,2865 ‰	Sviluppo nel tempo della deformazione ϵ_{cd}
$\epsilon_{ca,\infty}$	-0,00005 ‰	Valore medio a tempo infinito della deformazione per ritiro autogeno
ϵ_{cs}	-0,28655 ‰	Deformazione totale da ritiro
α_T	0,00001	Coefficiente di espansione termica del calcestruzzo
ΔT_{eq}	28,655 °C	Variazione termica equivalente del calcestruzzo

7.2 Combinazioni di carico

- Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Il carico variabile dominante considerato con il suo valore caratteristico amplificato, gli altri con il loro valore raro amplificato.

- Combinazione caratteristica, cosiddetta **rara**, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili e, nel caso in esame, anche per la verifica a fessurazione (§2.5.1.8.3.2.4 del Manuale di Progettazione Opere Civili Parte II, Sezione 2– RFI):

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Il carico variabile dominante considerato con il suo valore caratteristico, gli altri con il loro valore raro.

- Combinazione **frequente**, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Il carico variabile dominante considerato con il suo valore frequente, gli altri con il loro valore quasi permanente.

- Combinazione **quasi permanente** (SLE), generalmente impiegata per gli effetti a lungo termine:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Tutti i carichi variabili considerati con il loro valore quasi permanente.

- Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E:

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	19 di 30

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

Dove l'azione sismica è:

$$E = \pm 1,00 \cdot E_x \pm 0,30 \cdot E_y$$

$$\text{Oppure } E = \pm 1,00 \cdot E_y \pm 0,30 \cdot E_x$$

 Con E_x componente orizzontale e E_y componente verticale

Tutti i carichi variabili considerati con il loro valore quasi permanente.

- Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali A:

$$G_1 + G_2 + P + A_d + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

Tutti i carichi variabili considerati con il loro valore quasi permanente.

 Gli effetti dell'azione sismica saranno valutati tenendo conto delle **masse** associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G_1 + G_2 + \sum_j \psi_{2j} \cdot Q_{kj}$$

 Nota: nella valutazione degli effetti dell'azione sismica, per i carichi variabili ferroviari $\psi_2 = 0,2$, per quelli stradali $\psi_2 = 0$.

7.2.1 Coefficienti parziali e di combinazione

Di seguito si riportano i coefficienti parziali per le azioni e per i parametri geotecnici, rispettivamente come da Tab. 5.2.V e Tab. 6.2.II.

Tab. 5.2.V - Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU

Coefficiente			EQU ⁽¹⁾	A1	A2
Azioni permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Azioni permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli	γ_{G2}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Ballast ⁽³⁾	favorevoli	γ_B	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Azioni variabili da traffico ⁽⁴⁾	favorevoli	γ_Q	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,45	1,45	1,25
Azioni variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Precompressione	favorevole	γ_P	0,90	1,00	1,00
	sfavorevole		1,00 ⁽⁵⁾	1,00 ⁽⁶⁾	1,00
Ritiro, viscosità e cedimenti non imposti appositamente	favorevole	γ_{Ce}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevole	d	1,20	1,20	1,00

Tab. 6.2.II – Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Parametro	Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale	Coefficiente parziale γ_M	(M1)	(M2)
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \varphi'_k$	$\gamma_{\varphi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	γ_c	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γ_γ	γ_γ	1,0	1,0

Di seguito si riportano i coefficienti di combinazione come da Tab. 2.5.I e Tab. 5.2. VII.

Tab. 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione

Categoria/Azione variabile	Ψ_{0j}	Ψ_{1j}	Ψ_{2j}
Categoria A - Ambienti ad uso residenziale	0,7	0,5	0,3
Categoria B - Uffici	0,7	0,5	0,3
Categoria C - Ambienti suscettibili di affollamento	0,7	0,7	0,6
Categoria D - Ambienti ad uso commerciale	0,7	0,7	0,6
Categoria E – Aree per immagazzinamento, uso commerciale e uso industriale Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale	1,0	0,9	0,8
Categoria F - Rimesse , parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso ≤ 30 kN)	0,7	0,7	0,6
Categoria G – Rimesse, parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso > 30 kN)	0,7	0,5	0,3
Categoria H - Coperture accessibili per sola manutenzione	0,0	0,0	0,0
Categoria I – Coperture praticabili	da valutarsi caso per caso		
Categoria K – Coperture per usi speciali (impianti, eliporti, ...)			
Vento	0,6	0,2	0,0
Neve (a quota ≤ 1000 m s.l.m.)	0,5	0,2	0,0
Neve (a quota > 1000 m s.l.m.)	0,7	0,5	0,2
Variazioni termiche	0,6	0,5	0,0

Tab. 5.2.VII - Ulteriori coefficienti di combinazione ψ delle azioni

	Azioni	ψ_0	ψ_1	ψ_2
Azioni singole da traffico	Treno di carico LM 71	0,80 ⁽³⁾	⁽¹⁾	0,0
	Treno di carico SW /0	0,80 ⁽³⁾	0,80	0,0
	Treno di carico SW/2	0,00 ⁽³⁾	0,80	0,0
	Treno scarico	1,00 ⁽³⁾	-	-
	Centrifuga	⁽²⁾ ⁽³⁾	⁽²⁾	⁽²⁾
	Azione laterale (serpeggio)	1,00 ⁽³⁾	0,80	0,0

(1) 0,80 se è carico solo un binario, 0,60 se sono carichi due binari e 0,40 se sono carichi tre o più binari.

7.2.2 Stati limite ultimi

Sono prese in considerazione le seguenti verifiche agli stati limite ultimi:

1. SLU di tipo strutturale (STR), relative a condizioni di:

Raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali.

2. SLU di tipo geotecnico (GEO), relative a condizioni di:

Collasso per carico limite dell'insieme fondazione – terreno.

Per la progettazione di componenti strutturali che non coinvolgano azioni di tipo geotecnico, le verifiche nei confronti degli stati limite ultimi strutturali (STR) si eseguono adottando i coefficienti γ_F riportati nella colonna A1 della Tab. 2.6.I.

Per la progettazione di elementi strutturali che coinvolgano azioni di tipo geotecnico (plinti, platee, pali, muri di sostegno, ...) le verifiche nei confronti degli stati limite ultimi strutturali (STR) e geotecnici (GEO) si eseguono adottando due possibili approcci progettuali, fra loro alternativi.

Nell'Approccio 1, le verifiche si conducono con due diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali, rispettivamente definiti per le azioni (γ_F), per la resistenza dei materiali (γ_M) e, eventualmente, per la resistenza globale del sistema (γ_R). Nella *Combinazione 1* dell'Approccio 1, per le azioni si impiegano i coefficienti γ_F riportati nella colonna A1 della Tabella 2.6.I. Nella *Combinazione 2* dell'Approccio 1, si impiegano invece i coefficienti γ_F riportati nella colonna A2. In tutti i casi, sia nei confronti del dimensionamento strutturale, sia per quello geotecnico, si deve utilizzare la combinazione più gravosa fra le due precedenti.

Nell'Approccio 2 si impiega un'unica combinazione dei gruppi di coefficienti parziali definiti per le Azioni (γ_F), per la resistenza dei materiali (γ_M) e, eventualmente, per la resistenza globale (γ_R). In tale approccio, per le azioni si impiegano i coefficienti γ_F riportati nella colonna A1.

	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST					
	Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud	COMMESSA IN1A	LOTTO 20	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO CL 03 00 001	REV. A

7.2.3 Stati limite d'esercizio

I principali Stati Limite di Esercizio sono elencati nel seguito:

- a) danneggiamenti locali (ad es. eccessiva fessurazione del calcestruzzo) che possano ridurre la durabilità della struttura, la sua efficienza o il suo aspetto;
- b) spostamenti e deformazioni che possano limitare l'uso della costruzione, la sua efficienza e il suo aspetto;
- c) spostamenti e deformazioni che possano compromettere l'efficienza e l'aspetto di elementi non strutturali, impianti, macchinari;
- d) vibrazioni che possano compromettere l'uso della costruzione;
- e) danni per fatica che possano compromettere la durabilità;
- f) corrosione e/o degrado dei materiali in funzione del tempo e dell'ambiente di esposizione che possano compromettere la durabilità.

Altri stati limite sono considerati in relazione alle specificità delle singole opere; in presenza di azioni sismiche, gli Stati Limite di Esercizio comprendono gli Stati Limite di Operatività (SLO) e gli Stati Limite di Danno (SLD), come precisato nel § 3.2.1.

L'apertura convenzionale delle fessure, calcolata con la combinazione caratteristica (rara) per gli SLE, dovrà risultare:

$\delta_f \leq w_1$ per strutture in condizioni ambientali aggressive e molto aggressive, così come identificate nel par. 4.1.2.2.4.2 del DM 17.01.2018, per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture.

Il valore di w_1 è definito al §4.1.2.2.4 delle NTC 2019 ed è pari a 0,2.

8 MODELLO DI CALCOLO

La struttura scatolare viene schematizzata come un telaio piano e viene risolta mediante il metodo degli elementi finiti (FEM). Più dettagliatamente il telaio viene discretizzato in una serie di elementi connessi fra di loro nei nodi.

Il terreno di rinfianco e di fondazione viene invece schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno e all'area di influenza della molla stessa.

A partire dalla matrice di rigidezza del singolo elemento, \mathbf{K}_e , si assembla la matrice di rigidezza di tutta la struttura \mathbf{K} . Tutti i carichi agenti sulla struttura vengono trasformati in carichi nodali (reazioni di incastro perfetto) ed inseriti nel vettore dei carichi nodali \mathbf{p} .

Indicando con \mathbf{u} il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma

$$\mathbf{K} \mathbf{u} = \mathbf{p}$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti \mathbf{u}

$$\mathbf{u} = \mathbf{K}^{-1} \mathbf{p}$$

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

La soluzione del sistema viene fatta per ogni combinazione di carico agente sullo scatolare. Il successivo calcolo delle armature nei vari elementi viene condotto tenendo conto delle condizioni più gravose che si possono verificare nelle sezioni fra tutte le combinazioni di carico.

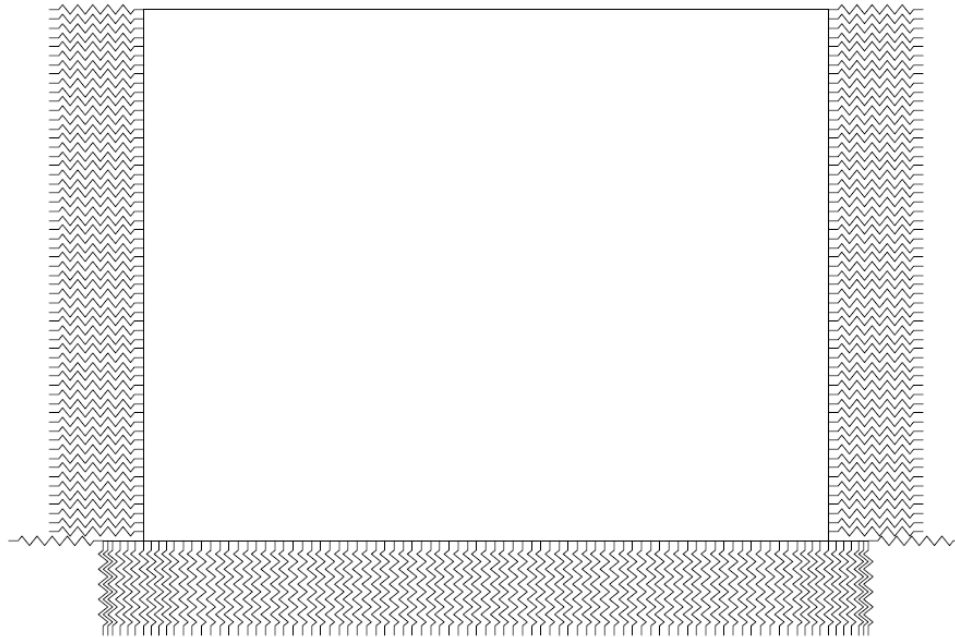


Figura 4 – **Modello strutturale**

Area ed inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm⁴]
Fondazione	9000,00	6075000,00
Piedritto sinistro	8000,00	4266666,67
Piedritto destro	8000,00	4266666,67

9 VERIFICHE STRUTTURALI

9.1 Verifiche a flessione

È stata analizzata una sezione di dimensioni 1m x 0.80 m per i muri e una sezione di 1m x 0.90m per la fondazione. Le sezioni sono armate sulla base delle sollecitazioni flessionali di involucro riportate in figura.

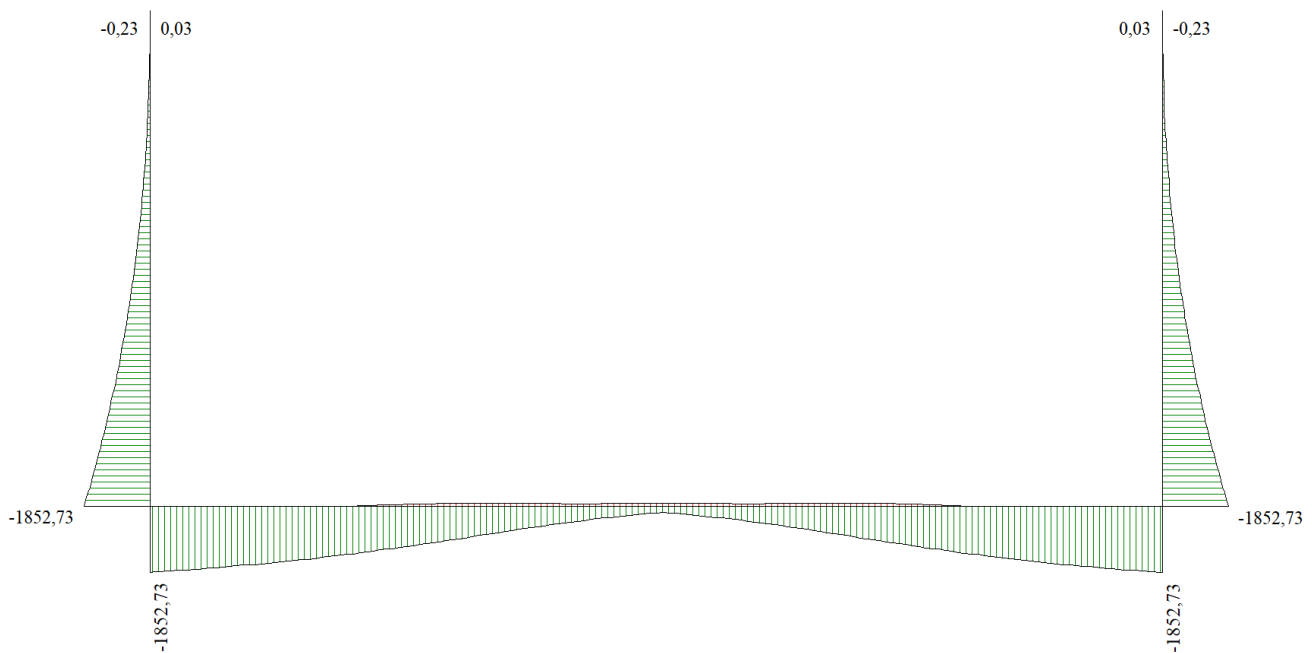


Figura 5 – Diagramma del momento flettente – Involucro allo SLU

Di seguito sono riportate le armature per i diversi elementi:

Elemento	Armatura superiore	Armatura inferiore
Fondazione	4 Φ 26/m	12 Φ 26/m
Piedritto sinistro	5 Φ 26/m	13 Φ 26/m
Piedritto destro	5 Φ 26/m	13 Φ 26/m

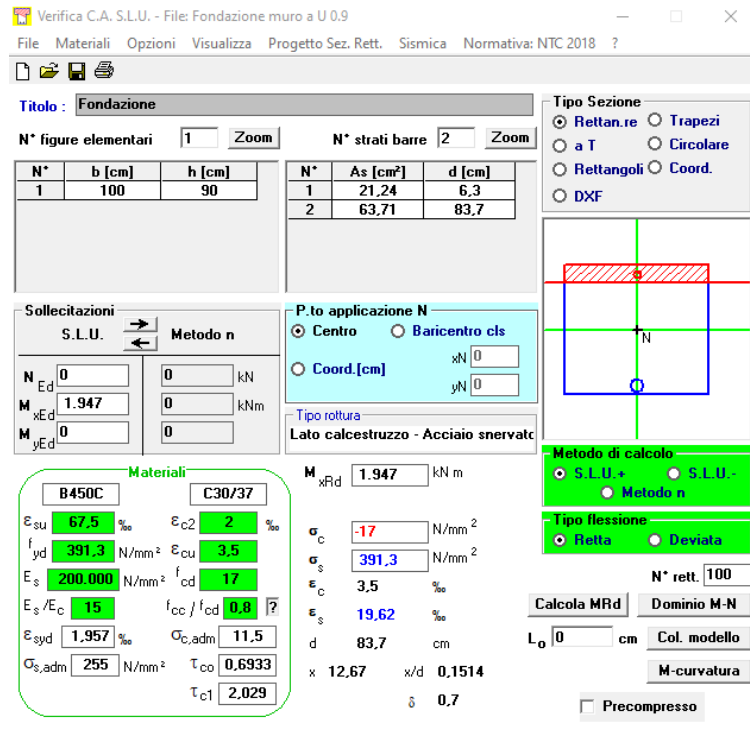


Figura 6 – Momento resistente della sezione di fondazione

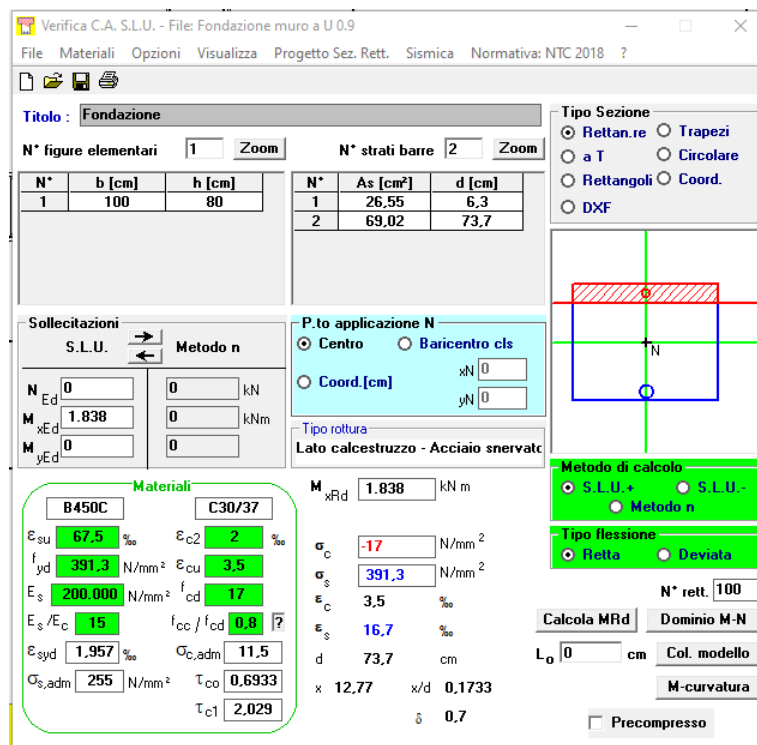


Figura 7 – Momento resistente della sezione dei muri

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	26 di 30

Momenti resistenti

Elemento	M_{Rd} [kN · m]
Fondazione	1 947.00 kN · m
Muri	1 838.00 kN · m

Poiché le sollecitazioni flettenti massime sono:

	M [kNm]	Comb.
Fondazione	-1852,73	(25)
Piedritto sinistro	-1852,73	(14)
Piedritto centrale	---	---
Piedritto destro	-1852,73	(21)
Traverso	---	---

Le verifiche risultano soddisfatte.

L'armatura di ripartizione è, per tutti gli elementi, costituita dal 25% dell'area di armatura a flessione:

Elemento	25% Armatura flessione	Armatura di ripartizione
Fondazione	21,2375 cm ²	Φ18/20 (12,72 cm ²)
Piedritto sinistro	23,5625 cm ²	Φ18/20 (12,72 cm ²)
Piedritto destro	23,5625 cm ²	Φ18/20 (12,72 cm ²)

 Si prevedono inoltre in tutti gli elementi un numero di legature pari a 10Φ8/m².

Per un maggiore dettaglio sulle verifiche (sezione per sezione) si rinvia ai tabulati di Calcolo.

9.2 Verifiche a taglio

L'armatura a taglio è stata calcolata sulla base delle sollecitazioni taglianti di involucro riportate in figura.

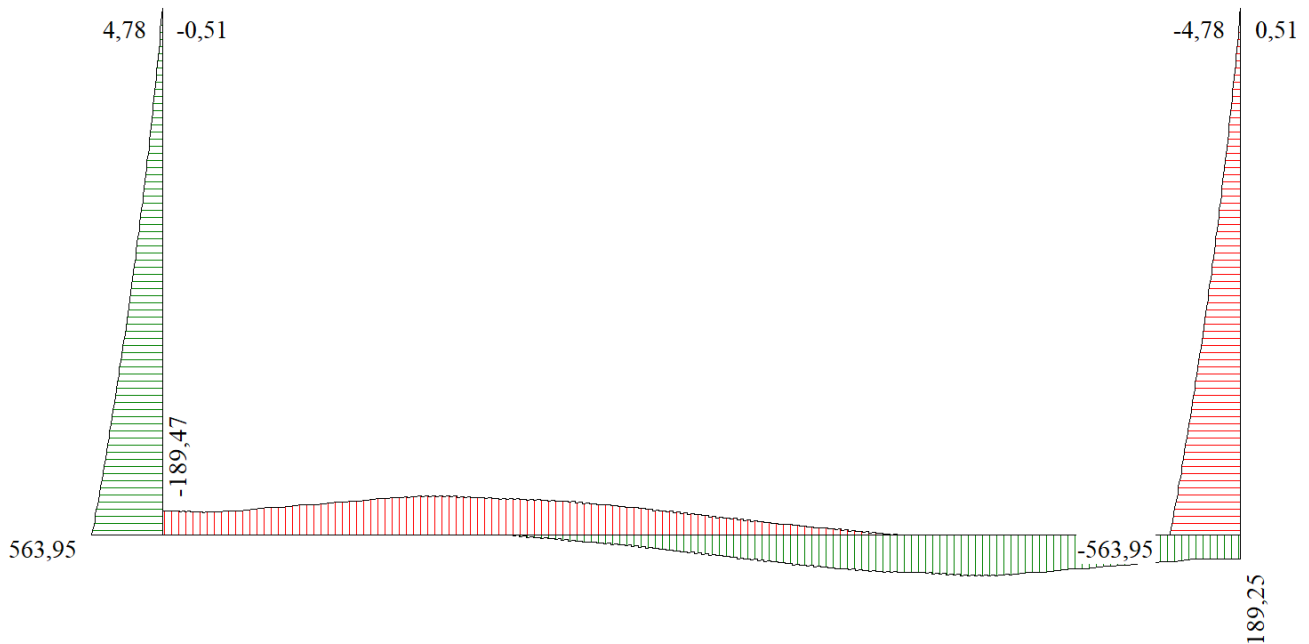


Figura 8 – Diagramma del taglio – Involucro allo SLU

9.2.1 Fondazione

La fondazione è armata con staffe a 4 bracci/m costituite da $\Phi 8/100$. Di seguito è riportata la verifica a taglio:

$\sin \alpha_{cw} [\#] =$	1	Diametro Staffe [mm] =	8
b_w [mm] =	1000 Base Sezione	Braccia Staffe =	4
d [mm] =	637 Altezza utile	$A_{sw} [\text{mm}^2] =$	201,1
z [mm] = $0,9 \cdot d =$	573	s [mm] = Passo Staffe =	100 $\leq 477,75$ mm
$v_1 =$	0,5400 (coeff. Rid. per le resistenze di lunga durata)	Formule Preliminari:	
f_{ck} [MPa] =	25,0 Cilindrico Caratteristico	$V_{RD,cls} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} / (\cot \theta + \tan \theta) =$	1779115,0 Bielle Cls Compresse
f_{cd} [MPa] =	16,7	$V_{RD,max} [kN] =$	1779,1
$f_{ctk;0,05}$ [Mpa] =	1,8	$V_{RD,s} [N] = (A_{sw}/b_w) \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta =$	626505,6 Bielle Acciaio Tese
$\theta [^\circ] =$	21,8 (ind. puntoni di cls rispetto asse trave)	$V_{RD,s} [kN] =$	626,5
θ [rad] =	0,38	Per $\theta = 45^\circ \rightarrow$	
$\cot \theta =$	2,50	$V_{RD,cls,max} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,5 =$	2579850,0
$\tan \theta =$	0,40	Per $\theta = 21,8^\circ \rightarrow$	$V_{RD,cls,min} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,3448 =$
			1779115,0
$V_{RD} [N] =$ TAGLIO RESISTENTE =		626505,6	
$V_{RD} [kN] =$ TAGLIO RESISTENTE =		626,5 ✓	

Essendo il taglio resistente pari a 464.92 kN la verifica risulta soddisfatta ($V_{Ed} = 320.82$ kN).

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	28 di 30

9.2.2 Muri

I muri sono armati con staffe a 4 bracci/m costituite da $\Phi 10/100$. Di seguito è riportata la verifica a taglio:

sen α_{cw} [#] =	1	Diametro Staffe [mm] =	8
b_w [mm] =	1000 Base Sezione	Braccia Staffe =	4
d [mm] =	637 Altezza utile	A_{sw} [mm ²] =	201,1
z [mm] = $0,9 \cdot d =$	573	s [mm] = Passo Staffe =	100 $\leq 477,75$ mm
$v_1 =$	0,5400 (coeff. Rid. per le resistenze di lunga durata)	Formule Preliminari:	
f_{ck} [MPa] =	25,0 Cilindrico Caratteristico	$V_{RD,cls} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} / (\cot \theta + \tan \theta) =$	1779115,0 Bielle Cls Compresse
f_{cd} [MPa] =	16,7	$V_{RD,max} [kN] =$	1779,1
$f_{ctk,0,05}$ [Mpa] =	1,8	$V_{RD,s} [N] = (A_{sw}/b_w) \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta =$	626505,6 Bielle Acciaio Tese
θ [°] =	21,8 (incl. puntoni di cls rispetto asse trave)	$V_{RD,s} [kN] =$	626,5
θ [rad] =	0,38	Per $\theta = 45^\circ \rightarrow$	
cot $\theta =$	2,50	$V_{RD,cls,max} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,5 =$	2579850,0
tan $\theta =$	0,40	Per $\theta = 21,8^\circ \rightarrow$	$V_{RD,cls,min} [N] = \alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,3448 =$
			1779115,0
$V_{RD} [N] =$ TAGLIO RESISTENTE =		626505,6	
$V_{RD} [kN] =$ TAGLIO RESISTENTE =		626,5 ✓	

Essendo il taglio resistente pari a 704.80 kN la verifica risulta soddisfatta ($V_{Ed} = 563.95$ kN).

Per un maggiore dettaglio sulle verifiche (sezione per sezione) si rinvia ai tabulati di Calcolo.

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST					
	Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud	COMMESSA IN1A	LOTTO 20	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO CL 03 00 001	REV. A

9.3 Verifiche agli SLE

Per le verifiche agli SLE, rimandando ai tabulati di calcolo per maggiori approfondimenti, di seguito si riporta il principio utilizzato per lo stato limite di fessurazione. Le sollecitazioni massime di riferimento sono quelle della combinazione RARA.

Per eseguire le verifiche a fessurazione del cemento armato si individua come classe di esposizione del calcestruzzo, tra quelle riportate nel prospetto 4.1 dell'EN UNI 206, la XC3-XA1.

Tale classe di esposizione rientra nelle condizioni ambientali *Aggressive* come desumibile dalla Tab.4.1.III (§4.1.2.2.4.2 NTC 2018).

Tab. 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

Condizioni ambientali	Classe di esposizione
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
Molto aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Inoltre la struttura è realizzata con c.a. ordinario e si utilizza pertanto un'armatura definita poco sensibile.

A seguito delle condizioni di seguito riassunte:

- Combinazione rara;
- Armatura poco sensibile;
- Ambiente aggressivo,

secondo quanto riportato nell'istruzione per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari:

- a) $\delta_f \leq w_1$ per strutture in condizioni ambientali aggressive e molto aggressive, così come identificate nel §4.1.2.2.4.4 del DM 17.1.2018, per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per tutte le zone non ispezionabili.

Dunque nei calcoli si è assunto un valore limite dell'apertura delle fessure pari a $w_1=0.20\text{mm}$.

Si riportano di seguito i massimi valori di apertura delle fessure per ciascun elemento, in combinazione rara. Per maggiori approfondimenti si rimanda ai tabulati di calcolo.

Elemento	w [mm]
Fondazione	0,121 mm
Muri	0,091 mm
Traverso	0,182 mm

10 INCIDENZA DI ARMATURA

Incidenza totale 130 kg/m³



LINEA AV/AC MILANO - VENEZIA
LOTTO FUNZIONALE TRATTA AV/AC VERONA-PADOVA
NODO AV/AC DI VERONA: INGRESSO EST

Relazione di calcolo muro ad U Rampa Sud

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	30 di 30

11 ALLEGATO TABULATI DI CALCOLO

Geometria muri

Descrizione:	Muri tipo vasca	
Altezza esterna	7,92	[m]
Larghezza esterna	16,10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,80	[m]
Spessore piedritto destro	0,80	[m]
Spessore fondazione	0,90	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di rinfiacco

Descrizione	Rilevato	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	25,33	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	0	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Unità 1 pr da 0 a 5 m	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	44,90	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	29,93	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	932	[kPa/cm]
Tensione limite	683	[kPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	37000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	32532520	[kPa]
Tensione di snervamento acciaio	450000	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura
 Carichi verticali positivi se diretti verso il basso
 Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra
 Coppie concentrate positive se antiorarie
 Ascisse X (espresse in m) positive verso destra
 Ordinate Y (espresse in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kN
 Coppie concentrate espressi in kNm
 Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
 Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
 F_y componente Y del carico concentrato
 F_x componente X del carico concentrato
 M momento

Forze distribuite

X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali
 Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali
 V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale
 V_{ti} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale
 V_{tf} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale
 D_{te} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
 D_{ti} variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n° 7 (VdT - Stradale)

Distr	Fondaz.	$X_i= 1,30$	$X_f= 14,50$	$V_{ni}= 20,00$	$V_{nf}= 20,00$	$V_{ti}= 0,00$	$V_{tf}= 0,00$
-------	---------	-------------	--------------	-----------------	-----------------	----------------	----------------

Condizione di carico n° 8 (Pacchetto stradale)

Distr	Fondaz.	$X_i= 1,30$	$X_f= 15,50$	$V_{ni}= 20,88$	$V_{nf}= 20,88$	$V_{ti}= 0,00$	$V_{tf}= 0,00$
-------	---------	-------------	--------------	-----------------	-----------------	----------------	----------------

Condizione di carico n° 9 (Variazione termica uniforme)

Condizione di carico n° 10 (Gradiente di temperatura)

Condizione di carico n° 11 (Ritiro)

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

Coefficiente di sicurezza calcestruzzo γ_c	1.50
Fattore riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

$$V_{Rd} = [0.18 * k * (100.0 * \rho_l * f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0.15 * \sigma_{cp}] * b_w * d > (v_{min} + 0.15 * \sigma_{cp}) * b_w * d$$

$$V_{Rsd} = 0.9 * d * A_{sw} / s * f_{yd} * (\text{ctg}\alpha + \text{ctg}\theta) * \sin\alpha$$

$$V_{Rcd} = 0.9 * d * b_w * \alpha_c * f_{cd}' * (\text{ctg}(\theta) + \text{ctg}(\alpha)) / (1.0 + \text{ctg}\theta^2)$$

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b_w	larghezza minima sezione [mm]
σ_{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ_l	rapporto geometrico di armatura
A_{sw}	area armatura trasversale [mm ²]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α_c	coefficiente maggiorativo, funzione di f_{cd} e σ_{cp}

$$f_{cd}' = 0.5 * f_{cd}$$

$$k = 1 + (200/d)^{1/2}$$

$$v_{min} = 0.035 * k^{3/2} * f_{ck}^{1/2}$$

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare) 0.55 f_{ck}

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.) 0.40 f_{ck}

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare) 0.75 f_{yk}

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 5,00 [cm]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

γ	Coefficiente di partecipazione della condizione
Ψ	Coefficiente di combinazione della condizione
C	Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{\tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_{c'}$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
γ_{cu}	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
γ_{qu}	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\varepsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\varepsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1,00	1,25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1,00	1,00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
----------------	----------------	-----------	-----------

Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,00
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1,00	1,00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1,00	1,00
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1,00	1,00
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1,00	1,00

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.50	0.40	0.60
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Ritiro	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.30	0.40	0.52
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Ritiro	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.50	0.40	0.60
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Ritiro	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
--	----------------	----------	--------	----------

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.30	0.40	0.52
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.50	0.40	0.60
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20
Ritiro	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.30	0.40	0.52
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.50	0.40	0.60
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Ritiro	Sfavorevole	1.20	1.00	1.20

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.30	0.40	0.52
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 14 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 22 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
--	----------------	----------	--------	----------

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
--	----------------	----------	--------	----------

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 30 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 31 SLE (Quasi Permanente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 32 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 33 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 34 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 35 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 36 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 37 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Pacchetto stradale	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Variazione termica uniforme	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresse in m) positive verso destra

Y ordinate (espresse in m) positive verso l'alto

M momento espresso in kNm

V taglio espresso in kN

SN sforzo normale espresso in kN

ux spostamento direzione X espresso in cm

uy spostamento direzione Y espresso in cm

σ_r pressione sul terreno espressa in kPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

Pressione geostatica

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **valore 35.00**

Metodo di calcolo della portanza

Hansen

Spinta sui piedritti

a Riposo [combinazione 1]
 a Riposo [combinazione 2]
 a Riposo [combinazione 3]
 a Riposo [combinazione 4]
 a Riposo [combinazione 5]
 a Riposo [combinazione 6]
 a Riposo [combinazione 7]
 a Riposo [combinazione 8]
 a Riposo [combinazione 9]
 a Riposo [combinazione 10]
 a Riposo [combinazione 11]
 a Riposo [combinazione 12]
 a Riposo [combinazione 13]
 a Riposo [combinazione 14]
 a Riposo [combinazione 15]
 a Riposo [combinazione 16]
 a Riposo [combinazione 17]
 a Riposo [combinazione 18]
 a Riposo [combinazione 19]
 a Riposo [combinazione 20]
 a Riposo [combinazione 21]
 a Riposo [combinazione 22]
 a Riposo [combinazione 23]
 a Riposo [combinazione 24]
 a Riposo [combinazione 25]
 a Riposo [combinazione 26]
 a Riposo [combinazione 27]
 a Riposo [combinazione 28]
 a Riposo [combinazione 29]
 a Riposo [combinazione 30]

a Riposo [combinazione 31]
 a Riposo [combinazione 32]
 a Riposo [combinazione 33]
 a Riposo [combinazione 34]
 a Riposo [combinazione 35]
 a Riposo [combinazione 36]
 a Riposo [combinazione 37]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine 45.442006
 Longitudine 10.995485
 Comune Verona
 Provincia Verona
 Regione Veneto

Punti di interpolazione del reticolo 12508 - 12507 - 12729 - 12730

Tipo di opera

Tipo di costruzione Opera ordinaria
 Vita nominale 50 anni
 Classe d'uso IV - Opere strategiche ed industrie molto
 pericolose
 Vita di riferimento 100 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$ 1.99 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.40
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S_s) = 28.35$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 14.17$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$ 0.78 [m/s²]
 Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S) 1.50
 Coefficiente di amplificazione topografica (St) 1.00
 Coefficiente riduzione (β_m) 1.00
 Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale 0.50
 Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento) $k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S_s) = 11.94$
 Coefficiente di intensità sismica verticale (percento) $k_v=0.50 * k_h = 5.97$
 Forma diagramma incremento sismico Rettangolare

Spinta sismica Wood

Angolo diffusione sovraccarico 35,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,384	0,000
2	0,470	0,000
3	0,384	0,000
4	0,470	0,000
5	0,384	0,000
6	0,470	0,000
7	0,384	0,000
8	0,470	0,000
9	0,384	0,000
10	0,470	0,000
11	0,384	0,000
12	0,470	0,000
13	0,384	0,805
14	0,384	0,805
15	0,384	0,805
16	0,384	0,805
17	0,384	0,805
18	0,384	0,805
19	0,384	0,805
20	0,384	0,805
21	0,384	0,805
22	0,384	0,805
23	0,384	0,805
24	0,384	0,805
25	0,384	0,805
26	0,384	0,805
27	0,384	0,805
28	0,384	0,805
29	0,384	0,000
30	0,384	0,000
31	0,384	0,000
32	0,384	0,000
33	0,384	0,000
34	0,384	0,000
35	0,384	0,000
36	0,384	0,000
37	0,384	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	159
Numero elementi piedritto sinistro	76
Numero elementi piedritto destro	76
Numero molle piedritto sinistro	77
Numero molle piedritto destro	77

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 75,1858 [kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 70,7231 [kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
----	----	--------

-13,42 29,52 0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 42,6603 [kPa]	Pressione inf. 42,6603 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 0,0000 [kPa] Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 42,6603 [kPa] Pressione inf. 42,6603 [kPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-13,42	29,52	0,0000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0000 [kPa]	Pressione inf. 57,8353 [kPa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,007	0,027
2,09	0,005	0,091
3,78	0,004	0,102
5,47	0,002	0,093
7,16	0,001	0,084
8,94	-0,001	0,084
10,63	-0,002	0,094
12,32	-0,004	0,105
14,00	-0,005	0,098
15,70	-0,007	0,039

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,007	0,027
1,24	0,068	0,027
2,12	0,163	0,028
2,91	0,261	0,028
3,79	0,383	0,029
4,58	0,497	0,029
5,46	0,628	0,029
6,25	0,745	0,029
7,13	0,878	0,029
7,92	0,996	0,029

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,007	0,039
1,24	-0,066	0,040
2,12	-0,157	0,040
2,91	-0,253	0,041
3,79	-0,372	0,041
4,58	-0,483	0,041
5,46	-0,611	0,042
6,25	-0,726	0,042
7,13	-0,856	0,042
7,92	-0,971	0,042

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

0,40	0,006	-0,005
2,09	0,005	0,067
3,78	0,004	0,085
5,47	0,002	0,081
7,16	0,001	0,074
8,94	-0,001	0,074
10,63	-0,002	0,081
12,32	-0,004	0,088
14,00	-0,005	0,073
15,70	-0,006	0,006

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,006	-0,005
1,24	0,070	-0,005
2,12	0,165	-0,004
2,91	0,264	-0,004
3,79	0,385	-0,003
4,58	0,498	-0,003
5,46	0,628	-0,003
6,25	0,745	-0,003
7,13	0,876	-0,003
7,92	0,993	-0,003

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,006	0,006
1,24	-0,068	0,006
2,12	-0,161	0,007
2,91	-0,257	0,007
3,79	-0,376	0,008
4,58	-0,486	0,008
5,46	-0,613	0,008
6,25	-0,728	0,008
7,13	-0,857	0,008
7,92	-0,971	0,008

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,007	0,033
2,09	0,005	0,100
3,78	0,004	0,113
5,47	0,002	0,106
7,16	0,001	0,098
8,94	-0,001	0,098

10,63	-0,002	0,106
12,32	-0,004	0,116
14,00	-0,005	0,106
15,70	-0,007	0,044

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,007	0,033
1,24	0,070	0,034
2,12	0,166	0,034
2,91	0,266	0,034
3,79	0,389	0,035
4,58	0,505	0,035
5,46	0,637	0,035
6,25	0,757	0,036
7,13	0,891	0,036
7,92	1,011	0,036

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,007	0,044
1,24	-0,068	0,044
2,12	-0,161	0,045
2,91	-0,259	0,045
3,79	-0,379	0,046
4,58	-0,492	0,046
5,46	-0,622	0,046
6,25	-0,739	0,046
7,13	-0,871	0,047
7,92	-0,988	0,047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,006	0,001
2,09	0,005	0,075
3,78	0,004	0,095
5,47	0,002	0,092
7,16	0,001	0,086
8,94	-0,001	0,086
10,63	-0,002	0,093
12,32	-0,004	0,097
14,00	-0,005	0,080
15,70	-0,006	0,010

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,006	0,001
1,24	0,071	0,001
2,12	0,168	0,001
2,91	0,268	0,002
3,79	0,391	0,002
4,58	0,505	0,002
5,46	0,636	0,002
6,25	0,754	0,003
7,13	0,887	0,003
7,92	1,005	0,003

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,006	0,010
1,24	-0,069	0,010
2,12	-0,164	0,011
2,91	-0,262	0,011
3,79	-0,382	0,011
4,58	-0,494	0,012
5,46	-0,623	0,012
6,25	-0,739	0,012
7,13	-0,870	0,012
7,92	-0,986	0,012

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,007	0,042
2,09	0,005	0,114
3,78	0,004	0,131
5,47	0,002	0,126
7,16	0,001	0,118
8,94	-0,001	0,118
10,63	-0,002	0,126
12,32	-0,004	0,133
14,00	-0,005	0,118
15,70	-0,007	0,051

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,007	0,042
1,24	0,072	0,043

2,12	0,171	0,043
2,91	0,273	0,044
3,79	0,399	0,044
4,58	0,517	0,045
5,46	0,652	0,045
6,25	0,773	0,045
7,13	0,910	0,045
7,92	1,032	0,045

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,007	0,051
1,24	-0,070	0,051
2,12	-0,167	0,052
2,91	-0,267	0,052
3,79	-0,391	0,053
4,58	-0,506	0,053
5,46	-0,639	0,053
6,25	-0,759	0,053
7,13	-0,894	0,053
7,92	-1,014	0,053

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,006	0,009
2,09	0,005	0,087
3,78	0,004	0,111
5,47	0,002	0,109
7,16	0,001	0,104
8,94	-0,001	0,104
10,63	-0,002	0,109
12,32	-0,004	0,112
14,00	-0,005	0,091
15,70	-0,006	0,016

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,006	0,009
1,24	0,073	0,009
2,12	0,172	0,010
2,91	0,274	0,010
3,79	0,399	0,010
4,58	0,515	0,010
5,46	0,649	0,011
6,25	0,768	0,011

7,13	0,904	0,011
7,92	1,024	0,011

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,006	0,016
1,24	-0,072	0,016
2,12	-0,169	0,017
2,91	-0,269	0,017
3,79	-0,392	0,017
4,58	-0,506	0,018
5,46	-0,638	0,018
6,25	-0,756	0,018
7,13	-0,889	0,018
7,92	-1,008	0,018

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,007	0,033
2,09	0,005	0,100
3,78	0,004	0,113
5,47	0,002	0,106
7,16	0,001	0,098
8,94	-0,001	0,098
10,63	-0,002	0,106
12,32	-0,004	0,116
14,00	-0,005	0,106
15,70	-0,007	0,044

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,007	0,033
1,24	0,070	0,034
2,12	0,166	0,034
2,91	0,266	0,034
3,79	0,389	0,035
4,58	0,505	0,035
5,46	0,637	0,035
6,25	0,757	0,036
7,13	0,891	0,036
7,92	1,011	0,036

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

0,45	-0,007	0,044
1,24	-0,068	0,044
2,12	-0,161	0,045
2,91	-0,259	0,045
3,79	-0,379	0,046
4,58	-0,492	0,046
5,46	-0,622	0,046
6,25	-0,739	0,046
7,13	-0,871	0,047
7,92	-0,988	0,047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,006	0,001
2,09	0,005	0,075
3,78	0,004	0,095
5,47	0,002	0,092
7,16	0,001	0,086
8,94	-0,001	0,086
10,63	-0,002	0,093
12,32	-0,004	0,097
14,00	-0,005	0,080
15,70	-0,006	0,010

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,006	0,001
1,24	0,071	0,001
2,12	0,168	0,001
2,91	0,268	0,002
3,79	0,391	0,002
4,58	0,505	0,002
5,46	0,636	0,002
6,25	0,754	0,003
7,13	0,887	0,003
7,92	1,005	0,003

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,006	0,010
1,24	-0,069	0,010
2,12	-0,164	0,011
2,91	-0,262	0,011
3,79	-0,382	0,011
4,58	-0,494	0,012

5,46	-0,623	0,012
6,25	-0,739	0,012
7,13	-0,870	0,012
7,92	-0,986	0,012

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,007	0,033
2,09	0,005	0,100
3,78	0,004	0,113
5,47	0,002	0,106
7,16	0,001	0,098
8,94	-0,001	0,098
10,63	-0,002	0,106
12,32	-0,004	0,116
14,00	-0,005	0,106
15,70	-0,007	0,044

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,007	0,033
1,24	0,070	0,034
2,12	0,166	0,034
2,91	0,266	0,034
3,79	0,389	0,035
4,58	0,505	0,035
5,46	0,637	0,035
6,25	0,757	0,036
7,13	0,891	0,036
7,92	1,011	0,036

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,007	0,044
1,24	-0,068	0,044
2,12	-0,161	0,045
2,91	-0,259	0,045
3,79	-0,379	0,046
4,58	-0,492	0,046
5,46	-0,622	0,046
6,25	-0,739	0,046
7,13	-0,871	0,047
7,92	-0,988	0,047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,006	0,001
2,09	0,005	0,075
3,78	0,004	0,095
5,47	0,002	0,092
7,16	0,001	0,086
8,94	-0,001	0,086
10,63	-0,002	0,093
12,32	-0,004	0,097
14,00	-0,005	0,080
15,70	-0,006	0,010

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,006	0,001
1,24	0,071	0,001
2,12	0,168	0,001
2,91	0,268	0,002
3,79	0,391	0,002
4,58	0,505	0,002
5,46	0,636	0,002
6,25	0,754	0,003
7,13	0,887	0,003
7,92	1,005	0,003

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,006	0,010
1,24	-0,069	0,010
2,12	-0,164	0,011
2,91	-0,262	0,011
3,79	-0,382	0,011
4,58	-0,494	0,012
5,46	-0,623	0,012
6,25	-0,739	0,012
7,13	-0,870	0,012
7,92	-0,986	0,012

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,007	0,033
2,09	0,005	0,100
3,78	0,004	0,113

5,47	0,002	0,106
7,16	0,001	0,098
8,94	-0,001	0,098
10,63	-0,002	0,106
12,32	-0,004	0,116
14,00	-0,005	0,106
15,70	-0,007	0,044

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,007	0,033
1,24	0,070	0,034
2,12	0,166	0,034
2,91	0,266	0,034
3,79	0,389	0,035
4,58	0,505	0,035
5,46	0,637	0,035
6,25	0,757	0,036
7,13	0,891	0,036
7,92	1,011	0,036

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,007	0,044
1,24	-0,068	0,044
2,12	-0,161	0,045
2,91	-0,259	0,045
3,79	-0,379	0,046
4,58	-0,492	0,046
5,46	-0,622	0,046
6,25	-0,739	0,046
7,13	-0,871	0,047
7,92	-0,988	0,047

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,006	0,001
2,09	0,005	0,075
3,78	0,004	0,095
5,47	0,002	0,092
7,16	0,001	0,086
8,94	-0,001	0,086
10,63	-0,002	0,093
12,32	-0,004	0,097
14,00	-0,005	0,080

15,70	-0,006	0,010
-------	--------	-------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,006	0,001
1,24	0,071	0,001
2,12	0,168	0,001
2,91	0,268	0,002
3,79	0,391	0,002
4,58	0,505	0,002
5,46	0,636	0,002
6,25	0,754	0,003
7,13	0,887	0,003
7,92	1,005	0,003

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,006	0,010
1,24	-0,069	0,010
2,12	-0,164	0,011
2,91	-0,262	0,011
3,79	-0,382	0,011
4,58	-0,494	0,012
5,46	-0,623	0,012
6,25	-0,739	0,012
7,13	-0,870	0,012
7,92	-0,986	0,012

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,544	-0,715
2,09	0,542	-0,243
3,78	0,540	0,008
5,47	0,538	0,105
7,16	0,536	0,118
8,94	0,534	0,102
10,63	0,532	0,088
12,32	0,530	0,085
14,00	0,528	0,086
15,70	0,525	0,069

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,544	-0,715
1,24	0,860	-0,714
2,12	1,292	-0,714
2,91	1,726	-0,714
3,79	2,255	-0,713
4,58	2,749	-0,713
5,46	3,322	-0,713
6,25	3,839	-0,713
7,13	4,425	-0,713
7,92	4,946	-0,713

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,525	0,069
1,24	0,502	0,069
2,12	0,462	0,070
2,91	0,420	0,070
3,79	0,368	0,070
4,58	0,320	0,071
5,46	0,266	0,071
6,25	0,217	0,071
7,13	0,162	0,071
7,92	0,114	0,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,544	-1,042
2,09	0,542	-0,461
3,78	0,540	-0,113
5,47	0,538	0,055
7,16	0,536	0,108
8,94	0,534	0,107
10,63	0,532	0,093
12,32	0,530	0,082
14,00	0,528	0,067
15,70	0,525	0,031

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,544	-1,042
1,24	0,911	-1,041
2,12	1,401	-1,041
2,91	1,887	-1,041
3,79	2,473	-1,040

4,58	3,018	-1,040
5,46	3,648	-1,040
6,25	4,217	-1,040
7,13	4,860	-1,040
7,92	5,433	-1,040

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,525	0,031
1,24	0,492	0,031
2,12	0,441	0,031
2,91	0,389	0,032
3,79	0,327	0,032
4,58	0,269	0,032
5,46	0,203	0,032
6,25	0,144	0,032
7,13	0,079	0,032
7,92	0,020	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,544	-0,715
2,09	0,542	-0,243
3,78	0,540	0,008
5,47	0,538	0,105
7,16	0,536	0,118
8,94	0,534	0,102
10,63	0,532	0,088
12,32	0,530	0,085
14,00	0,528	0,086
15,70	0,525	0,069

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,544	-0,715
1,24	0,860	-0,714
2,12	1,292	-0,714
2,91	1,726	-0,714
3,79	2,255	-0,713
4,58	2,749	-0,713
5,46	3,322	-0,713
6,25	3,839	-0,713
7,13	4,425	-0,713
7,92	4,946	-0,713

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,525	0,069
1,24	0,502	0,069
2,12	0,462	0,070
2,91	0,420	0,070
3,79	0,368	0,070
4,58	0,320	0,071
5,46	0,266	0,071
6,25	0,217	0,071
7,13	0,162	0,071
7,92	0,114	0,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,544	-1,042
2,09	0,542	-0,461
3,78	0,540	-0,113
5,47	0,538	0,055
7,16	0,536	0,108
8,94	0,534	0,107
10,63	0,532	0,093
12,32	0,530	0,082
14,00	0,528	0,067
15,70	0,525	0,031

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,544	-1,042
1,24	0,911	-1,041
2,12	1,401	-1,041
2,91	1,887	-1,041
3,79	2,473	-1,040
4,58	3,018	-1,040
5,46	3,648	-1,040
6,25	4,217	-1,040
7,13	4,860	-1,040
7,92	5,433	-1,040

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,525	0,031
1,24	0,492	0,031
2,12	0,441	0,031

2,91	0,389	0,032
3,79	0,327	0,032
4,58	0,269	0,032
5,46	0,203	0,032
6,25	0,144	0,032
7,13	0,079	0,032
7,92	0,020	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,544	-0,715
2,09	0,542	-0,243
3,78	0,540	0,008
5,47	0,538	0,105
7,16	0,536	0,118
8,94	0,534	0,102
10,63	0,532	0,088
12,32	0,530	0,085
14,00	0,528	0,086
15,70	0,525	0,069

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,544	-0,715
1,24	0,860	-0,714
2,12	1,292	-0,714
2,91	1,726	-0,714
3,79	2,255	-0,713
4,58	2,749	-0,713
5,46	3,322	-0,713
6,25	3,839	-0,713
7,13	4,425	-0,713
7,92	4,946	-0,713

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,525	0,069
1,24	0,502	0,069
2,12	0,462	0,070
2,91	0,420	0,070
3,79	0,368	0,070
4,58	0,320	0,071
5,46	0,266	0,071
6,25	0,217	0,071
7,13	0,162	0,071

7,92 0,114 0,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,544	-1,042
2,09	0,542	-0,461
3,78	0,540	-0,113
5,47	0,538	0,055
7,16	0,536	0,108
8,94	0,534	0,107
10,63	0,532	0,093
12,32	0,530	0,082
14,00	0,528	0,067
15,70	0,525	0,031

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,544	-1,042
1,24	0,911	-1,041
2,12	1,401	-1,041
2,91	1,887	-1,041
3,79	2,473	-1,040
4,58	3,018	-1,040
5,46	3,648	-1,040
6,25	4,217	-1,040
7,13	4,860	-1,040
7,92	5,433	-1,040

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,525	0,031
1,24	0,492	0,031
2,12	0,441	0,031
2,91	0,389	0,032
3,79	0,327	0,032
4,58	0,269	0,032
5,46	0,203	0,032
6,25	0,144	0,032
7,13	0,079	0,032
7,92	0,020	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
--------------	---------------------------	---------------------------

0,40	0,544	-0,715
2,09	0,542	-0,243
3,78	0,540	0,008
5,47	0,538	0,105
7,16	0,536	0,118
8,94	0,534	0,102
10,63	0,532	0,088
12,32	0,530	0,085
14,00	0,528	0,086
15,70	0,525	0,069

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,544	-0,715
1,24	0,860	-0,714
2,12	1,292	-0,714
2,91	1,726	-0,714
3,79	2,255	-0,713
4,58	2,749	-0,713
5,46	3,322	-0,713
6,25	3,839	-0,713
7,13	4,425	-0,713
7,92	4,946	-0,713

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,525	0,069
1,24	0,502	0,069
2,12	0,462	0,070
2,91	0,420	0,070
3,79	0,368	0,070
4,58	0,320	0,071
5,46	0,266	0,071
6,25	0,217	0,071
7,13	0,162	0,071
7,92	0,114	0,071

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,544	-1,042
2,09	0,542	-0,461
3,78	0,540	-0,113
5,47	0,538	0,055
7,16	0,536	0,108
8,94	0,534	0,107

10,63	0,532	0,093
12,32	0,530	0,082
14,00	0,528	0,067
15,70	0,525	0,031

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,544	-1,042
1,24	0,911	-1,041
2,12	1,401	-1,041
2,91	1,887	-1,041
3,79	2,473	-1,040
4,58	3,018	-1,040
5,46	3,648	-1,040
6,25	4,217	-1,040
7,13	4,860	-1,040
7,92	5,433	-1,040

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,525	0,031
1,24	0,492	0,031
2,12	0,441	0,031
2,91	0,389	0,032
3,79	0,327	0,032
4,58	0,269	0,032
5,46	0,203	0,032
6,25	0,144	0,032
7,13	0,079	0,032
7,92	0,020	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,022
2,09	-0,528	0,062
3,78	-0,530	0,078
5,47	-0,532	0,090
7,16	-0,534	0,105
8,94	-0,536	0,111
10,63	-0,538	0,069
12,32	-0,540	-0,080
14,00	-0,542	-0,402
15,70	-0,544	-0,955

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,022
1,24	-0,490	0,023
2,12	-0,439	0,023
2,91	-0,386	0,023
3,79	-0,321	0,024
4,58	-0,262	0,024
5,46	-0,195	0,024
6,25	-0,136	0,024
7,13	-0,068	0,024
7,92	-0,009	0,024

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,955
1,24	-0,898	-0,954
2,12	-1,373	-0,954
2,91	-1,846	-0,954
3,79	-2,418	-0,954
4,58	-2,950	-0,953
5,46	-3,565	-0,953
6,25	-4,121	-0,953
7,13	-4,749	-0,953
7,92	-5,309	-0,953

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,022
2,09	-0,528	0,062
3,78	-0,530	0,078
5,47	-0,532	0,090
7,16	-0,534	0,105
8,94	-0,536	0,111
10,63	-0,538	0,069
12,32	-0,540	-0,080
14,00	-0,542	-0,402
15,70	-0,544	-0,955

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,022
1,24	-0,490	0,023

2,12	-0,439	0,023
2,91	-0,386	0,023
3,79	-0,321	0,024
4,58	-0,262	0,024
5,46	-0,195	0,024
6,25	-0,136	0,024
7,13	-0,068	0,024
7,92	-0,009	0,024

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,955
1,24	-0,898	-0,954
2,12	-1,373	-0,954
2,91	-1,846	-0,954
3,79	-2,418	-0,954
4,58	-2,950	-0,953
5,46	-3,565	-0,953
6,25	-4,121	-0,953
7,13	-4,749	-0,953
7,92	-5,309	-0,953

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,022
2,09	-0,528	0,062
3,78	-0,530	0,078
5,47	-0,532	0,090
7,16	-0,534	0,105
8,94	-0,536	0,111
10,63	-0,538	0,069
12,32	-0,540	-0,080
14,00	-0,542	-0,402
15,70	-0,544	-0,955

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,022
1,24	-0,490	0,023
2,12	-0,439	0,023
2,91	-0,386	0,023
3,79	-0,321	0,024
4,58	-0,262	0,024
5,46	-0,195	0,024
6,25	-0,136	0,024

7,13	-0,068	0,024
7,92	-0,009	0,024

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,544	-0,955
1,24	-0,898	-0,954
2,12	-1,373	-0,954
2,91	-1,846	-0,954
3,79	-2,418	-0,954
4,58	-2,950	-0,953
5,46	-3,565	-0,953
6,25	-4,121	-0,953
7,13	-4,749	-0,953
7,92	-5,309	-0,953

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	-0,525	0,022
2,09	-0,528	0,062
3,78	-0,530	0,078
5,47	-0,532	0,090
7,16	-0,534	0,105
8,94	-0,536	0,111
10,63	-0,538	0,069
12,32	-0,540	-0,080
14,00	-0,542	-0,402
15,70	-0,544	-0,955

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,525	0,022
1,24	-0,490	0,023
2,12	-0,439	0,023
2,91	-0,386	0,023
3,79	-0,321	0,024
4,58	-0,262	0,024
5,46	-0,195	0,024
6,25	-0,136	0,024
7,13	-0,068	0,024
7,92	-0,009	0,024

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
-------	---------------------	---------------------

0,45	-0,544	-0,955
1,24	-0,898	-0,954
2,12	-1,373	-0,954
2,91	-1,846	-0,954
3,79	-2,418	-0,954
4,58	-2,950	-0,953
5,46	-3,565	-0,953
6,25	-4,121	-0,953
7,13	-4,749	-0,953
7,92	-5,309	-0,953

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,061
2,09	-0,528	0,081
3,78	-0,530	0,082
5,47	-0,532	0,086
7,16	-0,534	0,100
8,94	-0,536	0,119
10,63	-0,538	0,111
12,32	-0,540	0,026
14,00	-0,542	-0,207
15,70	-0,544	-0,660

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,061
1,24	-0,500	0,061
2,12	-0,459	0,062
2,91	-0,416	0,062
3,79	-0,362	0,062
4,58	-0,313	0,063
5,46	-0,257	0,063
6,25	-0,206	0,063
7,13	-0,150	0,063
7,92	-0,100	0,063

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,660
1,24	-0,851	-0,659
2,12	-1,272	-0,659
2,91	-1,697	-0,659
3,79	-2,216	-0,658
4,58	-2,700	-0,658

5,46	-3,263	-0,658
6,25	-3,770	-0,658
7,13	-4,345	-0,658
7,92	-4,858	-0,657

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,061
2,09	-0,528	0,081
3,78	-0,530	0,082
5,47	-0,532	0,086
7,16	-0,534	0,100
8,94	-0,536	0,119
10,63	-0,538	0,111
12,32	-0,540	0,026
14,00	-0,542	-0,207
15,70	-0,544	-0,660

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,061
1,24	-0,500	0,061
2,12	-0,459	0,062
2,91	-0,416	0,062
3,79	-0,362	0,062
4,58	-0,313	0,063
5,46	-0,257	0,063
6,25	-0,206	0,063
7,13	-0,150	0,063
7,92	-0,100	0,063

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,660
1,24	-0,851	-0,659
2,12	-1,272	-0,659
2,91	-1,697	-0,659
3,79	-2,216	-0,658
4,58	-2,700	-0,658
5,46	-3,263	-0,658
6,25	-3,770	-0,658
7,13	-4,345	-0,658
7,92	-4,858	-0,657

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,061
2,09	-0,528	0,081
3,78	-0,530	0,082
5,47	-0,532	0,086
7,16	-0,534	0,100
8,94	-0,536	0,119
10,63	-0,538	0,111
12,32	-0,540	0,026
14,00	-0,542	-0,207
15,70	-0,544	-0,660

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,061
1,24	-0,500	0,061
2,12	-0,459	0,062
2,91	-0,416	0,062
3,79	-0,362	0,062
4,58	-0,313	0,063
5,46	-0,257	0,063
6,25	-0,206	0,063
7,13	-0,150	0,063
7,92	-0,100	0,063

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,660
1,24	-0,851	-0,659
2,12	-1,272	-0,659
2,91	-1,697	-0,659
3,79	-2,216	-0,658
4,58	-2,700	-0,658
5,46	-3,263	-0,658
6,25	-3,770	-0,658
7,13	-4,345	-0,658
7,92	-4,858	-0,657

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	-0,525	0,061
2,09	-0,528	0,081
3,78	-0,530	0,082

5,47	-0,532	0,086
7,16	-0,534	0,100
8,94	-0,536	0,119
10,63	-0,538	0,111
12,32	-0,540	0,026
14,00	-0,542	-0,207
15,70	-0,544	-0,660

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,525	0,061
1,24	-0,500	0,061
2,12	-0,459	0,062
2,91	-0,416	0,062
3,79	-0,362	0,062
4,58	-0,313	0,063
5,46	-0,257	0,063
6,25	-0,206	0,063
7,13	-0,150	0,063
7,92	-0,100	0,063

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,544	-0,660
1,24	-0,851	-0,659
2,12	-1,272	-0,659
2,91	-1,697	-0,659
3,79	-2,216	-0,658
4,58	-2,700	-0,658
5,46	-3,263	-0,658
6,25	-3,770	-0,658
7,13	-4,345	-0,658
7,92	-4,858	-0,657

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,029
2,09	0,004	0,083
3,78	0,003	0,095
5,47	0,002	0,090
7,16	0,001	0,084
8,94	-0,001	0,084
10,63	-0,002	0,090
12,32	-0,003	0,096
14,00	-0,004	0,086

15,70	-0,005	0,035
-------	--------	-------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,005	0,029
1,24	0,055	0,030
2,12	0,130	0,030
2,91	0,208	0,030
3,79	0,304	0,031
4,58	0,393	0,031
5,46	0,496	0,031
6,25	0,589	0,031
7,13	0,694	0,031
7,92	0,787	0,031

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,005	0,035
1,24	-0,053	0,035
2,12	-0,127	0,036
2,91	-0,204	0,036
3,79	-0,298	0,036
4,58	-0,386	0,037
5,46	-0,488	0,037
6,25	-0,579	0,037
7,13	-0,683	0,037
7,92	-0,774	0,037

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,005	0,023
2,09	0,004	0,073
3,78	0,003	0,083
5,47	0,002	0,077
7,16	0,001	0,070
8,94	-0,001	0,070
10,63	-0,002	0,077
12,32	-0,003	0,084
14,00	-0,004	0,077
15,70	-0,005	0,030

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,023
1,24	0,053	0,023
2,12	0,126	0,024
2,91	0,203	0,024
3,79	0,297	0,025
4,58	0,385	0,025
5,46	0,487	0,025
6,25	0,578	0,025
7,13	0,681	0,025
7,92	0,772	0,025

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,030
1,24	-0,052	0,031
2,12	-0,123	0,031
2,91	-0,198	0,031
3,79	-0,291	0,032
4,58	-0,377	0,032
5,46	-0,477	0,032
6,25	-0,566	0,032
7,13	-0,667	0,032
7,92	-0,757	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,019
2,09	0,004	0,067
3,78	0,003	0,075
5,47	0,002	0,068
7,16	0,001	0,061
8,94	-0,001	0,061
10,63	-0,002	0,068
12,32	-0,003	0,077
14,00	-0,004	0,072
15,70	-0,005	0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,019
1,24	0,052	0,019
2,12	0,124	0,020
2,91	0,200	0,020
3,79	0,293	0,020

4,58	0,380	0,021
5,46	0,480	0,021
6,25	0,571	0,021
7,13	0,672	0,021
7,92	0,763	0,021

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,027
1,24	-0,050	0,028
2,12	-0,121	0,028
2,91	-0,194	0,028
3,79	-0,286	0,029
4,58	-0,371	0,029
5,46	-0,469	0,029
6,25	-0,558	0,029
7,13	-0,657	0,029
7,92	-0,746	0,029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,023
2,09	0,004	0,073
3,78	0,003	0,083
5,47	0,002	0,077
7,16	0,001	0,070
8,94	-0,001	0,070
10,63	-0,002	0,077
12,32	-0,003	0,084
14,00	-0,004	0,077
15,70	-0,005	0,030

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,023
1,24	0,053	0,023
2,12	0,126	0,024
2,91	0,203	0,024
3,79	0,297	0,025
4,58	0,385	0,025
5,46	0,487	0,025
6,25	0,578	0,025
7,13	0,681	0,025
7,92	0,772	0,025

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,005	0,030
1,24	-0,052	0,031
2,12	-0,123	0,031
2,91	-0,198	0,031
3,79	-0,291	0,032
4,58	-0,377	0,032
5,46	-0,477	0,032
6,25	-0,566	0,032
7,13	-0,667	0,032
7,92	-0,757	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,40	0,005	0,019
2,09	0,004	0,067
3,78	0,003	0,075
5,47	0,002	0,068
7,16	0,001	0,061
8,94	-0,001	0,061
10,63	-0,002	0,068
12,32	-0,003	0,077
14,00	-0,004	0,072
15,70	-0,005	0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	0,005	0,019
1,24	0,052	0,019
2,12	0,124	0,020
2,91	0,200	0,020
3,79	0,293	0,020
4,58	0,380	0,021
5,46	0,480	0,021
6,25	0,571	0,021
7,13	0,672	0,021
7,92	0,763	0,021

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,45	-0,005	0,027
1,24	-0,050	0,028
2,12	-0,121	0,028

2,91	-0,194	0,028
3,79	-0,286	0,029
4,58	-0,371	0,029
5,46	-0,469	0,029
6,25	-0,558	0,029
7,13	-0,657	0,029
7,92	-0,746	0,029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,023
2,09	0,004	0,073
3,78	0,003	0,083
5,47	0,002	0,077
7,16	0,001	0,070
8,94	-0,001	0,070
10,63	-0,002	0,077
12,32	-0,003	0,084
14,00	-0,004	0,077
15,70	-0,005	0,030

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,023
1,24	0,053	0,023
2,12	0,126	0,024
2,91	0,203	0,024
3,79	0,297	0,025
4,58	0,385	0,025
5,46	0,487	0,025
6,25	0,578	0,025
7,13	0,681	0,025
7,92	0,772	0,025

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,030
1,24	-0,052	0,031
2,12	-0,123	0,031
2,91	-0,198	0,031
3,79	-0,291	0,032
4,58	-0,377	0,032
5,46	-0,477	0,032
6,25	-0,566	0,032
7,13	-0,667	0,032

7,92	-0,757	0,032
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,019
2,09	0,004	0,067
3,78	0,003	0,075
5,47	0,002	0,068
7,16	0,001	0,061
8,94	-0,001	0,061
10,63	-0,002	0,068
12,32	-0,003	0,077
14,00	-0,004	0,072
15,70	-0,005	0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,019
1,24	0,052	0,019
2,12	0,124	0,020
2,91	0,200	0,020
3,79	0,293	0,020
4,58	0,380	0,021
5,46	0,480	0,021
6,25	0,571	0,021
7,13	0,672	0,021
7,92	0,763	0,021

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,027
1,24	-0,050	0,028
2,12	-0,121	0,028
2,91	-0,194	0,028
3,79	-0,286	0,029
4,58	-0,371	0,029
5,46	-0,469	0,029
6,25	-0,558	0,029
7,13	-0,657	0,029
7,92	-0,746	0,029

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
--------------	---------------------------	---------------------------

0,40	0,005	0,023
2,09	0,004	0,073
3,78	0,003	0,083
5,47	0,002	0,077
7,16	0,001	0,070
8,94	-0,001	0,070
10,63	-0,002	0,077
12,32	-0,003	0,084
14,00	-0,004	0,077
15,70	-0,005	0,030

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,023
1,24	0,053	0,023
2,12	0,126	0,024
2,91	0,203	0,024
3,79	0,297	0,025
4,58	0,385	0,025
5,46	0,487	0,025
6,25	0,578	0,025
7,13	0,681	0,025
7,92	0,772	0,025

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,030
1,24	-0,052	0,031
2,12	-0,123	0,031
2,91	-0,198	0,031
3,79	-0,291	0,032
4,58	-0,377	0,032
5,46	-0,477	0,032
6,25	-0,566	0,032
7,13	-0,667	0,032
7,92	-0,757	0,032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,40	0,005	0,019
2,09	0,004	0,067
3,78	0,003	0,075
5,47	0,002	0,068
7,16	0,001	0,061
8,94	-0,001	0,061

10,63	-0,002	0,068
12,32	-0,003	0,077
14,00	-0,004	0,072
15,70	-0,005	0,027

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	0,005	0,019
1,24	0,052	0,019
2,12	0,124	0,020
2,91	0,200	0,020
3,79	0,293	0,020
4,58	0,380	0,021
5,46	0,480	0,021
6,25	0,571	0,021
7,13	0,672	0,021
7,92	0,763	0,021

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,45	-0,005	0,027
1,24	-0,050	0,028
2,12	-0,121	0,028
2,91	-0,194	0,028
3,79	-0,286	0,029
4,58	-0,371	0,029
5,46	-0,469	0,029
6,25	-0,558	0,029
7,13	-0,657	0,029
7,92	-0,746	0,029

Sollecitazioni

Massimi e minimi

Combinazione n° 1

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	0,40	192,43	15,12	261,69	1,30
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 2

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	162,40	14,68	246,15	12,71
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 3

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	15,70	191,02	15,63	261,69	15,50
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 4

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	158,40	14,86	246,15	15,50
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 5

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	15,70	190,80	15,63	261,69	15,50
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 6

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	153,68	15,03	246,15	15,43
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 7

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	15,70	191,02	15,63	261,69	15,50
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 8

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	158,40	14,86	246,15	15,50
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 9

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	15,70	191,02	15,63	261,69	15,50
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 10

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	158,40	14,86	246,15	15,50
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 11

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-659,56	15,70	191,02	15,63	261,69	15,50
Piedritto sinistro	-659,56	0,45	264,87	0,45	190,47	0,45
Piedritto destro	-659,56	0,45	-264,87	0,45	190,47	0,45

Combinazione n° 12

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-620,41	15,70	158,40	14,86	246,15	15,50
Piedritto sinistro	-620,41	0,45	249,15	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-620,41	0,45	-249,15	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 13

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-310,68	4,18	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 14

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-287,82	5,27	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 15

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-310,68	4,18	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 16

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-287,82	5,27	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 17

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-310,68	4,18	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 18

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-287,82	5,27	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 19

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-310,68	4,18	406,57	15,70

Piedritto sinistro-1852,73	0,45	563,95	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro -352,22	0,45	-162,21	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 20

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	0,40	-287,82	5,27	406,57	15,70
Piedritto sinistro-1852,73		0,45	563,95	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro -352,22		0,45	-162,21	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 21

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	296,42	11,03	406,57	0,40
Piedritto sinistro-352,22		0,45	162,21	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro-1852,73		0,45	-563,95	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 22

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	296,42	11,03	406,57	0,40
Piedritto sinistro-352,22		0,45	162,21	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro-1852,73		0,45	-563,95	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 23

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	296,42	11,03	406,57	0,40
Piedritto sinistro-352,22		0,45	162,21	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro-1852,73		0,45	-563,95	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 24

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	296,42	11,03	406,57	0,40
Piedritto sinistro-352,22		0,45	162,21	0,45	125,75	0,45
Piedritto destro-1852,73		0,45	-563,95	0,45	125,75	0,45

Combinazione n° 25

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	320,82	12,02	406,57	0,40
Piedritto sinistro-352,22		0,45	162,21	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro-1852,73		0,45	-563,95	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 26

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	320,82	12,02	406,57	0,40
Piedritto sinistro	-352,22	0,45	162,21	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro	-1852,73	0,45	-563,95	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 27

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	320,82	12,02	406,57	0,40
Piedritto sinistro	-352,22	0,45	162,21	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro	-1852,73	0,45	-563,95	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 28

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1852,73	15,70	320,82	12,02	406,57	0,40
Piedritto sinistro	-352,22	0,45	162,21	0,45	167,28	0,45
Piedritto destro	-1852,73	0,45	-563,95	0,45	167,28	0,45

Combinazione n° 29

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	15,70	146,90	15,63	201,30	15,37
Piedritto sinistro	-507,36	0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-507,36	0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 30

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	15,70	147,04	15,63	201,30	15,37
Piedritto sinistro	-507,36	0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-507,36	0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 31

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	0,40	148,32	15,21	201,30	0,97
Piedritto sinistro	-507,36	0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro	-507,36	0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 32

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	15,70	147,04	15,63	201,30	15,37
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 33

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	0,40	148,32	15,21	201,30	0,97
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 34

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	15,70	147,04	15,63	201,30	15,37
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 35

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	0,40	148,32	15,21	201,30	0,97
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 36

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	15,70	147,04	15,63	201,30	15,37
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Combinazione n° 37

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-507,36	0,40	148,32	15,21	201,30	0,97
Piedritto sinistro-507,36		0,45	203,74	0,45	146,51	0,45
Piedritto destro -507,36		0,45	-203,74	0,45	146,51	0,45

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	25
2,09	84
3,78	95
5,47	87
7,16	78
8,94	78
10,63	87
12,32	97
14,00	91
15,70	37

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	62
3,78	79
5,47	75
7,16	69
8,94	69
10,63	76
12,32	82
14,00	68
15,70	6

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	31
2,09	93
3,78	106
5,47	99
7,16	91
8,94	91
10,63	99
12,32	108
14,00	99
15,70	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	1
2,09	70
3,78	89
5,47	86

7,16	80
8,94	80
10,63	86
12,32	91
14,00	75
15,70	9

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	39
2,09	106
3,78	122
5,47	117
7,16	110
8,94	110
10,63	117
12,32	124
14,00	110
15,70	47

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	8
2,09	81
3,78	103
5,47	102
7,16	97
8,94	97
10,63	102
12,32	104
14,00	85
15,70	15

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	31
2,09	93
3,78	106
5,47	99
7,16	91
8,94	91
10,63	99
12,32	108
14,00	99
15,70	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	1
2,09	70
3,78	89
5,47	86
7,16	80
8,94	80
10,63	86
12,32	91
14,00	75
15,70	9

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	31
2,09	93
3,78	106
5,47	99
7,16	91
8,94	91
10,63	99
12,32	108
14,00	99
15,70	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	1
2,09	70
3,78	89
5,47	86
7,16	80
8,94	80
10,63	86
12,32	91
14,00	75
15,70	9

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	31
2,09	93
3,78	106
5,47	99
7,16	91
8,94	91
10,63	99
12,32	108

14,00	99
15,70	41

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	1
2,09	70
3,78	89
5,47	86
7,16	80
8,94	80
10,63	86
12,32	91
14,00	75
15,70	9

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	8
5,47	98
7,16	110
8,94	95
10,63	82
12,32	79
14,00	80
15,70	64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	0
5,47	51
7,16	101
8,94	100
10,63	87
12,32	76
14,00	63
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	8

5,47	98
7,16	110
8,94	95
10,63	82
12,32	79
14,00	80
15,70	64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	0
5,47	51
7,16	101
8,94	100
10,63	87
12,32	76
14,00	63
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	8
5,47	98
7,16	110
8,94	95
10,63	82
12,32	79
14,00	80
15,70	64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	0
5,47	51
7,16	101
8,94	100
10,63	87
12,32	76
14,00	63
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	8
5,47	98
7,16	110
8,94	95
10,63	82
12,32	79
14,00	80
15,70	64

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	0
2,09	0
3,78	0
5,47	51
7,16	101
8,94	100
10,63	87
12,32	76
14,00	63
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	58
3,78	72
5,47	84
7,16	98
8,94	104
10,63	64
12,32	0
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	58
3,78	72
5,47	84
7,16	98
8,94	104
10,63	64

12,32	0
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	58
3,78	72
5,47	84
7,16	98
8,94	104
10,63	64
12,32	0
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	58
3,78	72
5,47	84
7,16	98
8,94	104
10,63	64
12,32	0
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	57
2,09	75
3,78	77
5,47	80
7,16	93
8,94	111
10,63	104
12,32	24
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	57
2,09	75

3,78	77
5,47	80
7,16	93
8,94	111
10,63	104
12,32	24
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	57
2,09	75
3,78	77
5,47	80
7,16	93
8,94	111
10,63	104
12,32	24
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	57
2,09	75
3,78	77
5,47	80
7,16	93
8,94	111
10,63	104
12,32	24
14,00	0
15,70	0

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	27
2,09	77
3,78	88
5,47	84
7,16	78
8,94	78
10,63	84
12,32	89
14,00	80
15,70	32

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	68
3,78	77
5,47	72
7,16	65
8,94	65
10,63	72
12,32	79
14,00	72
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	18
2,09	63
3,78	70
5,47	63
7,16	57
8,94	57
10,63	64
12,32	72
14,00	67
15,70	25

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	68
3,78	77
5,47	72
7,16	65
8,94	65
10,63	72
12,32	79
14,00	72
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	18
2,09	63
3,78	70
5,47	63
7,16	57
8,94	57

10,63	64
12,32	72
14,00	67
15,70	25

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	68
3,78	77
5,47	72
7,16	65
8,94	65
10,63	72
12,32	79
14,00	72
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	18
2,09	63
3,78	70
5,47	63
7,16	57
8,94	57
10,63	64
12,32	72
14,00	67
15,70	25

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	21
2,09	68
3,78	77
5,47	72
7,16	65
8,94	65
10,63	72
12,32	79
14,00	72
15,70	28

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [kPa]
0,40	18

2,09	63
3,78	70
5,47	63
7,16	57
8,94	57
10,63	64
12,32	72
14,00	67
15,70	25

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M_u	Momento ultimo, espressa in kNm
A_{fi}	Area armatura inferiore, espresse in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espresse in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione $B = 100$ cm
 Altezza sezione $H = 90,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	358,33 (478,79)	261,69	1291,70	2363,35	63,71	21,24	4,94
3	3,78	129,04 (207,54)	261,69	3625,57	2875,43	63,71	21,24	13,85
4	5,47	-5,58 (-44,09)	261,69	13795,69	-2324,48	63,71	21,24	52,72
5	7,16	-64,52 (-73,33)	261,69	10447,86	-2927,77	63,71	21,24	39,92
6	8,94	-68,20 (-73,33)	261,69	10447,86	-2927,77	63,71	21,24	39,92
7	10,63	-15,92 (-58,27)	261,69	12056,02	-2684,57	63,71	21,24	46,07
8	12,32	114,29 (199,31)	261,69	3807,16	2899,65	63,71	21,24	14,55
9	14,00	347,18 (479,27)	261,69	1290,17	2362,89	63,71	21,24	4,93
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-189,47	471,08	0,00	0,00	2.486
2	2,09	0,00	-157,47	471,08	0,00	0,00	2.992
3	3,78	0,00	-102,62	471,08	0,00	0,00	4.591
4	5,47	0,00	-50,34	338,57	0,00	0,00	6.726
5	7,16	0,00	-13,71	338,57	0,00	0,00	24.691
6	8,94	0,00	17,39	338,57	0,00	0,00	19.474
7	10,63	0,00	55,36	338,57	0,00	0,00	6.115
8	12,32	0,00	111,13	471,08	0,00	0,00	4.239
9	14,00	0,00	172,67	471,08	0,00	0,00	2.728
10	15,70	0,00	189,25	471,08	0,00	0,00	2.489

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 1 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	365,71 (475,79)	246,15	1210,15	2339,10	63,71	21,24	4,92
3	3,78	148,39 (226,39)	246,15	3030,66	2787,33	63,71	21,24	12,31
4	5,47	11,84 (52,68)	246,15	10182,82	2179,41	63,71	21,24	41,37
5	7,16	-50,74 (-59,98)	246,15	11442,28	-2788,25	63,71	21,24	46,48
6	8,94	-53,96 (-59,98)	246,15	11442,28	-2788,25	63,71	21,24	46,48
7	10,63	2,76 (46,94)	246,15	10733,78	2046,69	63,71	21,24	43,61
8	12,32	135,42 (218,83)	246,15	3164,89	2813,61	63,71	21,24	12,86
9	14,00	355,86 (475,24)	246,15	1211,83	2339,60	63,71	21,24	4,92
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,51	468,88	0,00	0,00	3.200
2	2,09	0,00	-143,90	468,88	0,00	0,00	3.258
3	3,78	0,00	-101,96	468,88	0,00	0,00	4.599
4	5,47	0,00	-53,40	468,88	0,00	0,00	8.781
5	7,16	0,00	-15,43	336,37	0,00	0,00	21.793
6	8,94	0,00	18,69	336,37	0,00	0,00	17.995
7	10,63	0,00	57,74	468,88	0,00	0,00	8.120
8	12,32	0,00	109,03	468,88	0,00	0,00	4.300
9	14,00	0,00	156,04	468,88	0,00	0,00	3.005
10	15,70	0,00	146,32	468,88	0,00	0,00	3.204

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	364,32 (482,27)	261,69	1280,59	2360,04	63,71	21,24	4,89
3	3,78	136,35 (214,94)	261,69	3476,59	2855,55	63,71	21,24	13,29
4	5,47	-0,18 (-39,19)	261,69	14419,22	-2159,43	63,71	21,24	55,10
5	7,16	-60,64 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
6	8,94	-63,81 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
7	10,63	-9,21 (-53,26)	261,69	12658,22	-2576,41	63,71	21,24	48,37
8	12,32	123,16 (208,95)	261,69	3596,30	2871,52	63,71	21,24	13,74
9	14,00	353,52 (482,64)	261,69	1279,42	2359,70	63,71	21,24	4,89
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-189,24	471,08	0,00	0,00	2.489
2	2,09	0,00	-154,19	471,08	0,00	0,00	3.055
3	3,78	0,00	-102,73	471,08	0,00	0,00	4.586
4	5,47	0,00	-50,99	338,57	0,00	0,00	6.640
5	7,16	0,00	-13,48	338,57	0,00	0,00	25.124
6	8,94	0,00	18,96	338,57	0,00	0,00	17.859
7	10,63	0,00	57,59	338,57	0,00	0,00	5.879
8	12,32	0,00	112,14	471,08	0,00	0,00	4.201
9	14,00	0,00	168,79	471,08	0,00	0,00	2.791
10	15,70	0,00	189,11	471,08	0,00	0,00	2.491

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	370,73 (478,66)	246,15	1201,58	2336,55	63,71	21,24	4,88
3	3,78	154,56 (232,62)	246,15	2928,34	2767,29	63,71	21,24	11,90
4	5,47	16,41 (57,66)	246,15	9743,71	2282,50	63,71	21,24	39,58
5	7,16	-47,42 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
6	8,94	-50,18 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
7	10,63	8,59 (54,24)	246,15	10041,69	2212,54	63,71	21,24	40,79
8	12,32	143,12 (227,19)	246,15	3017,10	2784,67	63,71	21,24	12,26
9	14,00	361,36 (478,16)	246,15	1203,07	2337,00	63,71	21,24	4,89
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,49	468,88	0,00	0,00	3.201
2	2,09	0,00	-141,09	468,88	0,00	0,00	3.323
3	3,78	0,00	-102,03	468,88	0,00	0,00	4.595
4	5,47	0,00	-53,92	468,88	0,00	0,00	8.696
5	7,16	0,00	-15,20	336,37	0,00	0,00	22.126
6	8,94	0,00	20,07	336,37	0,00	0,00	16.761
7	10,63	0,00	59,68	468,88	0,00	0,00	7.857
8	12,32	0,00	109,90	468,88	0,00	0,00	4.266
9	14,00	0,00	152,69	468,88	0,00	0,00	3.071
10	15,70	0,00	146,20	468,88	0,00	0,00	3.207

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 4 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	373,30 (487,50)	261,69	1264,26	2355,19	63,71	21,24	4,83
3	3,78	147,32 (226,04)	261,69	3274,74	2828,63	63,71	21,24	12,51
4	5,47	7,92 (47,67)	261,69	10942,87	1993,33	63,71	21,24	41,82
5	7,16	-54,81 (-63,68)	261,69	11452,29	-2786,81	63,71	21,24	43,76
6	8,94	-57,24 (-63,68)	261,69	11452,29	-2786,81	63,71	21,24	43,76
7	10,63	0,86 (47,48)	261,69	10961,29	1988,62	63,71	21,24	41,89
8	12,32	136,47 (223,41)	261,69	3320,44	2834,72	63,71	21,24	12,69
9	14,00	363,02 (487,71)	261,69	1263,61	2355,00	63,71	21,24	4,83
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-188,89	471,08	0,00	0,00	2.494
2	2,09	0,00	-149,27	471,08	0,00	0,00	3.156
3	3,78	0,00	-102,90	471,08	0,00	0,00	4.578
4	5,47	0,00	-51,96	471,08	0,00	0,00	9.065
5	7,16	0,00	-13,12	338,57	0,00	0,00	25.803
6	8,94	0,00	21,32	338,57	0,00	0,00	15.883
7	10,63	0,00	60,93	471,08	0,00	0,00	7.731
8	12,32	0,00	113,64	471,08	0,00	0,00	4.145
9	14,00	0,00	162,98	471,08	0,00	0,00	2.890
10	15,70	0,00	188,89	471,08	0,00	0,00	2.494

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 5 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	378,52 (483,19)	246,15	1188,32	2332,61	63,71	21,24	4,83
3	3,78	164,07 (242,23)	246,15	2783,19	2738,87	63,71	21,24	11,31
4	5,47	23,43 (65,33)	246,15	9124,35	2421,61	63,71	21,24	37,07
5	7,16	-42,37 (-51,64)	246,15	12454,83	-2612,94	63,71	21,24	50,60
6	8,94	-44,48 (-51,64)	246,15	12454,83	-2612,94	63,71	21,24	50,60
7	10,63	17,31 (65,18)	246,15	9135,96	2419,08	63,71	21,24	37,11
8	12,32	154,65 (239,72)	246,15	2819,69	2746,01	63,71	21,24	11,45
9	14,00	369,60 (482,55)	246,15	1190,18	2333,16	63,71	21,24	4,84
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,19	468,88	0,00	0,00	3.207
2	2,09	0,00	-136,83	468,88	0,00	0,00	3.427
3	3,78	0,00	-102,18	468,88	0,00	0,00	4.589
4	5,47	0,00	-54,77	468,88	0,00	0,00	8.561
5	7,16	0,00	-14,90	336,37	0,00	0,00	22.582
6	8,94	0,00	22,11	336,37	0,00	0,00	15.211
7	10,63	0,00	62,57	468,88	0,00	0,00	7.494
8	12,32	0,00	111,21	468,88	0,00	0,00	4.216
9	14,00	0,00	147,65	468,88	0,00	0,00	3.176
10	15,70	0,00	146,02	468,88	0,00	0,00	3.211

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 6 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	364,32 (482,27)	261,69	1280,59	2360,04	63,71	21,24	4,89
3	3,78	136,35 (214,94)	261,69	3476,59	2855,55	63,71	21,24	13,29
4	5,47	-0,18 (-39,19)	261,69	14419,22	-2159,43	63,71	21,24	55,10
5	7,16	-60,64 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
6	8,94	-63,81 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
7	10,63	-9,21 (-53,26)	261,69	12658,22	-2576,41	63,71	21,24	48,37
8	12,32	123,16 (208,95)	261,69	3596,30	2871,52	63,71	21,24	13,74
9	14,00	353,52 (482,64)	261,69	1279,42	2359,70	63,71	21,24	4,89
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-189,24	471,08	0,00	0,00	2.489
2	2,09	0,00	-154,19	471,08	0,00	0,00	3.055
3	3,78	0,00	-102,73	471,08	0,00	0,00	4.586
4	5,47	0,00	-50,99	338,57	0,00	0,00	6.640
5	7,16	0,00	-13,48	338,57	0,00	0,00	25.124
6	8,94	0,00	18,96	338,57	0,00	0,00	17.859
7	10,63	0,00	57,59	338,57	0,00	0,00	5.879
8	12,32	0,00	112,14	471,08	0,00	0,00	4.201
9	14,00	0,00	168,79	471,08	0,00	0,00	2.791
10	15,70	0,00	189,11	471,08	0,00	0,00	2.491

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 7 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	370,73 (478,66)	246,15	1201,58	2336,55	63,71	21,24	4,88
3	3,78	154,56 (232,62)	246,15	2928,34	2767,29	63,71	21,24	11,90
4	5,47	16,41 (57,66)	246,15	9743,71	2282,50	63,71	21,24	39,58
5	7,16	-47,42 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
6	8,94	-50,18 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
7	10,63	8,59 (54,24)	246,15	10041,69	2212,54	63,71	21,24	40,79
8	12,32	143,12 (227,19)	246,15	3017,10	2784,67	63,71	21,24	12,26
9	14,00	361,36 (478,16)	246,15	1203,07	2337,00	63,71	21,24	4,89
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,49	468,88	0,00	0,00	3.201
2	2,09	0,00	-141,09	468,88	0,00	0,00	3.323
3	3,78	0,00	-102,03	468,88	0,00	0,00	4.595
4	5,47	0,00	-53,92	468,88	0,00	0,00	8.696
5	7,16	0,00	-15,20	336,37	0,00	0,00	22.126
6	8,94	0,00	20,07	336,37	0,00	0,00	16.761
7	10,63	0,00	59,68	468,88	0,00	0,00	7.857
8	12,32	0,00	109,90	468,88	0,00	0,00	4.266
9	14,00	0,00	152,69	468,88	0,00	0,00	3.071
10	15,70	0,00	146,20	468,88	0,00	0,00	3.207

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 8 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	364,32 (482,27)	261,69	1280,59	2360,04	63,71	21,24	4,89
3	3,78	136,35 (214,94)	261,69	3476,59	2855,55	63,71	21,24	13,29
4	5,47	-0,18 (-39,19)	261,69	14419,22	-2159,43	63,71	21,24	55,10
5	7,16	-60,64 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
6	8,94	-63,81 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
7	10,63	-9,21 (-53,26)	261,69	12658,22	-2576,41	63,71	21,24	48,37
8	12,32	123,16 (208,95)	261,69	3596,30	2871,52	63,71	21,24	13,74
9	14,00	353,52 (482,64)	261,69	1279,42	2359,70	63,71	21,24	4,89
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-189,24	471,08	0,00	0,00	2.489
2	2,09	0,00	-154,19	471,08	0,00	0,00	3.055
3	3,78	0,00	-102,73	471,08	0,00	0,00	4.586
4	5,47	0,00	-50,99	338,57	0,00	0,00	6.640
5	7,16	0,00	-13,48	338,57	0,00	0,00	25.124
6	8,94	0,00	18,96	338,57	0,00	0,00	17.859
7	10,63	0,00	57,59	338,57	0,00	0,00	5.879
8	12,32	0,00	112,14	471,08	0,00	0,00	4.201
9	14,00	0,00	168,79	471,08	0,00	0,00	2.791
10	15,70	0,00	189,11	471,08	0,00	0,00	2.491

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 9 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	370,73 (478,66)	246,15	1201,58	2336,55	63,71	21,24	4,88
3	3,78	154,56 (232,62)	246,15	2928,34	2767,29	63,71	21,24	11,90
4	5,47	16,41 (57,66)	246,15	9743,71	2282,50	63,71	21,24	39,58
5	7,16	-47,42 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
6	8,94	-50,18 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
7	10,63	8,59 (54,24)	246,15	10041,69	2212,54	63,71	21,24	40,79
8	12,32	143,12 (227,19)	246,15	3017,10	2784,67	63,71	21,24	12,26
9	14,00	361,36 (478,16)	246,15	1203,07	2337,00	63,71	21,24	4,89
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,49	468,88	0,00	0,00	3.201
2	2,09	0,00	-141,09	468,88	0,00	0,00	3.323
3	3,78	0,00	-102,03	468,88	0,00	0,00	4.595
4	5,47	0,00	-53,92	468,88	0,00	0,00	8.696
5	7,16	0,00	-15,20	336,37	0,00	0,00	22.126
6	8,94	0,00	20,07	336,37	0,00	0,00	16.761
7	10,63	0,00	59,68	468,88	0,00	0,00	7.857
8	12,32	0,00	109,90	468,88	0,00	0,00	4.266
9	14,00	0,00	152,69	468,88	0,00	0,00	3.071
10	15,70	0,00	146,20	468,88	0,00	0,00	3.207

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 10 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40
2	2,09	364,32 (482,27)	261,69	1280,59	2360,04	63,71	21,24	4,89
3	3,78	136,35 (214,94)	261,69	3476,59	2855,55	63,71	21,24	13,29
4	5,47	-0,18 (-39,19)	261,69	14419,22	-2159,43	63,71	21,24	55,10
5	7,16	-60,64 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
6	8,94	-63,81 (-69,47)	261,69	10833,20	-2875,91	63,71	21,24	41,40
7	10,63	-9,21 (-53,26)	261,69	12658,22	-2576,41	63,71	21,24	48,37
8	12,32	123,16 (208,95)	261,69	3596,30	2871,52	63,71	21,24	13,74
9	14,00	353,52 (482,64)	261,69	1279,42	2359,70	63,71	21,24	4,89
10	15,70	659,56 (659,56)	261,69	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,40

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-189,24	471,08	0,00	0,00	2.489
2	2,09	0,00	-154,19	471,08	0,00	0,00	3.055
3	3,78	0,00	-102,73	471,08	0,00	0,00	4.586
4	5,47	0,00	-50,99	338,57	0,00	0,00	6.640
5	7,16	0,00	-13,48	338,57	0,00	0,00	25.124
6	8,94	0,00	18,96	338,57	0,00	0,00	17.859
7	10,63	0,00	57,59	338,57	0,00	0,00	5.879
8	12,32	0,00	112,14	471,08	0,00	0,00	4.201
9	14,00	0,00	168,79	471,08	0,00	0,00	2.791
10	15,70	0,00	189,11	471,08	0,00	0,00	2.491

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-659,56 (-659,56)	190,47	701,28	-2428,43	26,55	84,95	3,68	
2	1,24-472,44 (-615,57)	170,42	565,84	-2043,89	37,17	69,02	3,32	
3	2,12-308,59 (-416,34)	147,86	738,03	-2078,07	31,86	69,02	4,99	
4	2,91-199,32 (-279,83)	127,81	968,69	-2120,82	26,55	69,02	7,58	
5	3,79-111,33 (-165,93)	105,26	1416,35	-2232,79	26,55	69,02	13,46	
6	4,58 -59,06 (-94,85)	85,21	2157,73	-2401,74	26,55	69,02	25,32	
7	5,46 -23,49 (-42,83)	62,65	3819,09	-2610,54	26,55	69,02	60,96	
8	6,25 -7,39 (-16,33)	42,60	6366,57	-2440,30	26,55	69,02	149,43	
9	7,13 -0,77 (-2,76)	20,05	10836,07	-1489,30	26,55	69,02	540,47	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-264,87	0,00	991,61	2932,04	3.744
2	1,24	5,31	-212,04	0,00	495,80	2927,95	2.338
3	2,12	0,00	-159,62	439,50	0,00	0,00	2.753
4	2,91	0,00	-119,27	436,68	0,00	0,00	3.661
5	3,79	0,00	-80,89	433,51	0,00	0,00	5.359
6	4,58	0,00	-53,01	430,69	0,00	0,00	8.125
7	5,46	0,00	-28,65	427,52	0,00	0,00	14.920
8	6,25	0,00	-13,25	424,70	0,00	0,00	32.065
9	7,13	0,00	-2,93	421,53	0,00	0,00	143.645
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62
2	2,09	370,73 (478,66)	246,15	1201,58	2336,55	63,71	21,24	4,88
3	3,78	154,56 (232,62)	246,15	2928,34	2767,29	63,71	21,24	11,90
4	5,47	16,41 (57,66)	246,15	9743,71	2282,50	63,71	21,24	39,58
5	7,16	-47,42 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
6	8,94	-50,18 (-56,66)	246,15	11835,11	-2724,25	63,71	21,24	48,08
7	10,63	8,59 (54,24)	246,15	10041,69	2212,54	63,71	21,24	40,79
8	12,32	143,12 (227,19)	246,15	3017,10	2784,67	63,71	21,24	12,26
9	14,00	361,36 (478,16)	246,15	1203,07	2337,00	63,71	21,24	4,89
10	15,70	620,41 (620,41)	246,15	890,33	2244,01	63,71	21,24	3,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-146,49	468,88	0,00	0,00	3.201
2	2,09	0,00	-141,09	468,88	0,00	0,00	3.323
3	3,78	0,00	-102,03	468,88	0,00	0,00	4.595
4	5,47	0,00	-53,92	468,88	0,00	0,00	8.696
5	7,16	0,00	-15,20	336,37	0,00	0,00	22.126
6	8,94	0,00	20,07	336,37	0,00	0,00	16.761
7	10,63	0,00	59,68	468,88	0,00	0,00	7.857
8	12,32	0,00	109,90	468,88	0,00	0,00	4.266
9	14,00	0,00	152,69	468,88	0,00	0,00	3.071
10	15,70	0,00	146,20	468,88	0,00	0,00	3.207

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-620,41 (-620,41)	146,51	566,98	-2400,88	26,55	84,95	3,87	
2	1,24-444,40 (-579,03)	131,09	455,87	-2013,59	37,17	69,02	3,48	
3	2,12-290,28 (-391,63)	113,74	592,41	-2039,74	31,86	69,02	5,21	
4	2,91-187,49 (-263,22)	98,32	773,97	-2072,11	26,55	69,02	7,87	
5	3,79-104,72 (-156,08)	80,97	1119,76	-2158,61	26,55	69,02	13,83	
6	4,58 -55,56 (-89,22)	65,55	1690,85	-2301,45	26,55	69,02	25,80	
7	5,46 -22,09 (-40,29)	48,20	3031,93	-2534,30	26,55	69,02	62,91	
8	6,25 -6,95 (-15,36)	32,77	5511,22	-2583,18	26,55	69,02	168,16	
9	7,13 -0,73 (-2,59)	15,42	10020,32	-1684,07	26,55	69,02	649,72	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-249,15	0,00	991,61	2923,08	3.980
2	1,24	5,31	-199,46	0,00	495,80	2919,94	2.486
3	2,12	0,00	-150,15	434,71	0,00	0,00	2.895
4	2,91	0,00	-112,19	432,54	0,00	0,00	3.855
5	3,79	0,00	-76,09	430,10	0,00	0,00	5.652
6	4,58	0,00	-49,86	427,93	0,00	0,00	8.582
7	5,46	0,00	-26,95	425,49	0,00	0,00	15.786
8	6,25	0,00	-12,46	423,32	0,00	0,00	33.977
9	7,13	0,00	-2,76	420,88	0,00	0,00	152.473
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12
2	2,09	1526,60 (1699,91)	321,46	396,60	2097,20	63,71	21,24	1,23
3	3,78	1078,71 (1310,91)	332,02	542,13	2140,47	63,71	21,24	1,63
4	5,47	567,13 (775,45)	342,58	1006,62	2278,58	63,71	21,24	2,94
5	7,16	184,96 (312,71)	353,13	3180,06	2816,00	63,71	21,24	9,01
6	8,94	-27,34 (-77,27)	364,31	12381,64	-2626,09	63,71	21,24	33,99
7	10,63	-82,86 (-82,86)	374,86	12104,73	-2675,82	63,71	21,24	32,29
8	12,32	-33,08 (-80,28)	385,41	12503,20	-2604,25	63,71	21,24	32,44
9	14,00	112,36 (203,29)	395,96	5866,23	3011,71	63,71	21,24	14,82
10	15,70	352,22 (478,56)	406,57	2235,83	2631,69	63,71	21,24	5,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-167,28	478,05	0,00	0,00	2.858
2	2,09	0,00	-226,54	479,55	0,00	0,00	2.117
3	3,78	0,00	-303,53	481,05	0,00	0,00	1.585
4	5,47	0,00	-272,32	482,54	0,00	0,00	1.772
5	7,16	0,00	-166,98	484,04	0,00	0,00	2.899
6	8,94	0,00	-65,27	353,11	0,00	0,00	5.410
7	10,63	0,00	4,57	354,60	0,00	0,00	77.586
8	12,32	0,00	61,70	356,10	0,00	0,00	5.772
9	14,00	0,00	118,86	490,10	0,00	0,00	4.123
10	15,70	0,00	165,15	491,61	0,00	0,00	2.977

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73 (-1852,73)	167,28		210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46 (-1768,11)	149,67		163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19 (-1319,83)	129,86		190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16 (-984,25)	112,25		220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52 (-672,89)	92,44		267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70 (-450,99)	74,84		325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64 (-258,50)	55,03		422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25 -73,00 (-134,26)	37,42		562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13 -15,50 (-42,62)	17,61		865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00		0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	167,28		1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24-239,22 (-324,24)	149,67		998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12-143,89 (-205,00)	129,86		1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91-83,47 (-126,58)	112,25		2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93
5	3,79 -38,26 (-64,77)	92,44		3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58 -14,39 (-29,37)	74,84		6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46 -1,28 (-6,93)	55,03		11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25 2,08 (2,14)	37,42		14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90

9	7,13	1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	-63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	-39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	-22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	-8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	-0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091605,94 (1739,37)	321,46	387,08	2094,37	63,71	21,24	1,20	
3	3,781254,93 (1439,76)	332,02	490,04	2124,98	63,71	21,24	1,48	
4	5,47795,56 (1014,47)	342,58	742,98	2200,19	63,71	21,24	2,17	
5	7,16 357,06 (519,41)	353,13	1686,60	2480,77	63,71	21,24	4,78	
6	8,94 69,77 (146,19)	364,31	7093,76	2846,68	63,71	21,24	19,47	
7	10,63 -27,62 (-29,84)	374,86	15231,51	-1212,49	63,71	21,24	40,63	
8	12,32 9,69 (55,09)	385,41	11997,56	1715,01	63,71	21,24	31,13	
9	14,00 149,85 (234,03)	395,96	5106,39	3018,12	63,71	21,24	12,90	
10	15,70 352,22 (447,69)	406,57	2423,32	2668,40	63,71	21,24	5,96	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-125,75	478,05	0,00	0,00	3.802
2	2,09	0,00	-174,41	479,55	0,00	0,00	2.750
3	3,78	0,00	-241,60	481,05	0,00	0,00	1.991
4	5,47	0,00	-286,16	482,54	0,00	0,00	1.686
5	7,16	0,00	-212,23	484,04	0,00	0,00	2.281
6	8,94	0,00	-99,90	485,62	0,00	0,00	4.861
7	10,63	0,00	-10,05	354,60	0,00	0,00	35.296
8	12,32	0,00	59,34	488,61	0,00	0,00	8.233
9	14,00	0,00	110,05	490,10	0,00	0,00	4.454
10	15,70	0,00	124,80	491,61	0,00	0,00	3.939

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22	(-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00
2	1,24-239,22	(-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44
3	2,12-143,89	(-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51
4	2,91-83,47	(-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81
5	3,79-38,26	(-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29
6	4,58-14,39	(-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13

7	5,46	-1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49
8	6,25	2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69
9	7,13	1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	-63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	-39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	-22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	-8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	-0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091526,60 (1699,91)	321,46	396,60	2097,20	63,71	21,24	1,23	
3	3,781078,71 (1310,91)	332,02	542,13	2140,47	63,71	21,24	1,63	
4	5,47 567,13 (775,45)	342,58	1006,62	2278,58	63,71	21,24	2,94	
5	7,16 184,96 (312,71)	353,13	3180,06	2816,00	63,71	21,24	9,01	
6	8,94 -27,34 (-77,27)	364,31	12381,64	-2626,09	63,71	21,24	33,99	
7	10,63 -82,86 (-82,86)	374,86	12104,73	-2675,82	63,71	21,24	32,29	
8	12,32 -33,08 (-80,28)	385,41	12503,20	-2604,25	63,71	21,24	32,44	
9	14,00 112,36 (203,29)	395,96	5866,23	3011,71	63,71	21,24	14,82	
10	15,70 352,22 (478,56)	406,57	2235,83	2631,69	63,71	21,24	5,50	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-167,28	478,05	0,00	0,00	2.858
2	2,09	0,00	-226,54	479,55	0,00	0,00	2.117
3	3,78	0,00	-303,53	481,05	0,00	0,00	1.585
4	5,47	0,00	-272,32	482,54	0,00	0,00	1.772
5	7,16	0,00	-166,98	484,04	0,00	0,00	2.899
6	8,94	0,00	-65,27	353,11	0,00	0,00	5.410
7	10,63	0,00	4,57	354,60	0,00	0,00	77.586
8	12,32	0,00	61,70	356,10	0,00	0,00	5.772
9	14,00	0,00	118,86	490,10	0,00	0,00	4.123

10	15,70	0,00	165,15	491,61	0,00	0,00	2.977
----	-------	------	--------	--------	------	------	-------

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13-15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22	(-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24-239,22	(-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12-143,89	(-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91-83,47	(-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93

5	3,79	-38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58	-14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46	-1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25	2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90
9	7,13	1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	-63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	-39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	-22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	-8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	-0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091605,94 (1739,37)	321,46	387,08	2094,37	63,71	21,24	1,20	
3	3,781254,93 (1439,76)	332,02	490,04	2124,98	63,71	21,24	1,48	
4	5,47795,56 (1014,47)	342,58	742,98	2200,19	63,71	21,24	2,17	
5	7,16 357,06 (519,41)	353,13	1686,60	2480,77	63,71	21,24	4,78	
6	8,94 69,77 (146,19)	364,31	7093,76	2846,68	63,71	21,24	19,47	
7	10,63 -27,62 (-29,84)	374,86	15231,51	-1212,49	63,71	21,24	40,63	
8	12,32 9,69 (55,09)	385,41	11997,56	1715,01	63,71	21,24	31,13	
9	14,00 149,85 (234,03)	395,96	5106,39	3018,12	63,71	21,24	12,90	
10	15,70 352,22 (447,69)	406,57	2423,32	2668,40	63,71	21,24	5,96	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-125,75	478,05	0,00	0,00	3.802
2	2,09	0,00	-174,41	479,55	0,00	0,00	2.750
3	3,78	0,00	-241,60	481,05	0,00	0,00	1.991
4	5,47	0,00	-286,16	482,54	0,00	0,00	1.686
5	7,16	0,00	-212,23	484,04	0,00	0,00	2.281
6	8,94	0,00	-99,90	485,62	0,00	0,00	4.861
7	10,63	0,00	-10,05	354,60	0,00	0,00	35.296

8	12,32	0,00	59,34	488,61	0,00	0,00	8.233
9	14,00	0,00	110,05	490,10	0,00	0,00	4.454
10	15,70	0,00	124,80	491,61	0,00	0,00	3.939

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22	(-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00
2	1,24-239,22	(-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44

3	2,12-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51
4	2,91 -83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81
5	3,79 -38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29
6	4,58 -14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13
7	5,46 -1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49
8	6,25 2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69
9	7,13 1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	-63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	-39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	-22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	-8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	-0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091526,60 (1699,91)	321,46	396,60	2097,20	63,71	21,24	1,23	
3	3,781078,71 (1310,91)	332,02	542,13	2140,47	63,71	21,24	1,63	
4	5,47 567,13 (775,45)	342,58	1006,62	2278,58	63,71	21,24	2,94	
5	7,16 184,96 (312,71)	353,13	3180,06	2816,00	63,71	21,24	9,01	
6	8,94 -27,34 (-77,27)	364,31	12381,64	-2626,09	63,71	21,24	33,99	
7	10,63 -82,86 (-82,86)	374,86	12104,73	-2675,82	63,71	21,24	32,29	
8	12,32 -33,08 (-80,28)	385,41	12503,20	-2604,25	63,71	21,24	32,44	
9	14,00 112,36 (203,29)	395,96	5866,23	3011,71	63,71	21,24	14,82	
10	15,70 352,22 (478,56)	406,57	2235,83	2631,69	63,71	21,24	5,50	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-167,28	478,05	0,00	0,00	2.858
2	2,09	0,00	-226,54	479,55	0,00	0,00	2.117
3	3,78	0,00	-303,53	481,05	0,00	0,00	1.585
4	5,47	0,00	-272,32	482,54	0,00	0,00	1.772
5	7,16	0,00	-166,98	484,04	0,00	0,00	2.899

6	8,94	0,00	-65,27	353,11	0,00	0,00	5.410
7	10,63	0,00	4,57	354,60	0,00	0,00	77.586
8	12,32	0,00	61,70	356,10	0,00	0,00	5.772
9	14,00	0,00	118,86	490,10	0,00	0,00	4.123
10	15,70	0,00	165,15	491,61	0,00	0,00	2.977

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73 (-1852,73)	167,28		210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46 (-1768,11)	149,67		163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19 (-1319,83)	129,86		190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16 (-984,25)	112,25		220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52 (-672,89)	92,44		267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70 (-450,99)	74,84		325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64 (-258,50)	55,03		422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00 (-134,26)	37,42		562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13 -15,50 (-42,62)	17,61		865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00		0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,45-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91 -83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93
5	3,79 -38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58 -14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46 -1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25 2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90
9	7,13 1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	-63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	-39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	-22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	-8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	-0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091605,94 (1739,37)	321,46	387,08	2094,37	63,71	21,24	1,20	
3	3,781254,93 (1439,76)	332,02	490,04	2124,98	63,71	21,24	1,48	
4	5,47795,56 (1014,47)	342,58	742,98	2200,19	63,71	21,24	2,17	
5	7,16 357,06 (519,41)	353,13	1686,60	2480,77	63,71	21,24	4,78	
6	8,94 69,77 (146,19)	364,31	7093,76	2846,68	63,71	21,24	19,47	
7	10,63 -27,62 (-29,84)	374,86	15231,51	-1212,49	63,71	21,24	40,63	
8	12,32 9,69 (55,09)	385,41	11997,56	1715,01	63,71	21,24	31,13	
9	14,00 149,85 (234,03)	395,96	5106,39	3018,12	63,71	21,24	12,90	
10	15,70 352,22 (447,69)	406,57	2423,32	2668,40	63,71	21,24	5,96	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-125,75	478,05	0,00	0,00	3.802
2	2,09	0,00	-174,41	479,55	0,00	0,00	2.750
3	3,78	0,00	-241,60	481,05	0,00	0,00	1.991

4	5,47	0,00	-286,16	482,54	0,00	0,00	1.686
5	7,16	0,00	-212,23	484,04	0,00	0,00	2.281
6	8,94	0,00	-99,90	485,62	0,00	0,00	4.861
7	10,63	0,00	-10,05	354,60	0,00	0,00	35.296
8	12,32	0,00	59,34	488,61	0,00	0,00	8.233
9	14,00	0,00	110,05	490,10	0,00	0,00	4.454
10	15,70	0,00	124,80	491,61	0,00	0,00	3.939

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00	
2	1,24-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44	
3	2,12-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51	
4	2,91 -83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49	
8	6,25 2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69	
9	7,13 1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	-63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	-39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	-22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	-8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	-0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091526,60 (1699,91)	321,46	396,60	2097,20	63,71	21,24	1,23	
3	3,781078,71 (1310,91)	332,02	542,13	2140,47	63,71	21,24	1,63	
4	5,47 567,13 (775,45)	342,58	1006,62	2278,58	63,71	21,24	2,94	
5	7,16 184,96 (312,71)	353,13	3180,06	2816,00	63,71	21,24	9,01	
6	8,94 -27,34 (-77,27)	364,31	12381,64	-2626,09	63,71	21,24	33,99	
7	10,63 -82,86 (-82,86)	374,86	12104,73	-2675,82	63,71	21,24	32,29	
8	12,32 -33,08 (-80,28)	385,41	12503,20	-2604,25	63,71	21,24	32,44	
9	14,00 112,36 (203,29)	395,96	5866,23	3011,71	63,71	21,24	14,82	
10	15,70 352,22 (478,56)	406,57	2235,83	2631,69	63,71	21,24	5,50	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-167,28	478,05	0,00	0,00	2.858

2	2,09	0,00	-226,54	479,55	0,00	0,00	2.117
3	3,78	0,00	-303,53	481,05	0,00	0,00	1.585
4	5,47	0,00	-272,32	482,54	0,00	0,00	1.772
5	7,16	0,00	-166,98	484,04	0,00	0,00	2.899
6	8,94	0,00	-65,27	353,11	0,00	0,00	5.410
7	10,63	0,00	4,57	354,60	0,00	0,00	77.586
8	12,32	0,00	61,70	356,10	0,00	0,00	5.772
9	14,00	0,00	118,86	490,10	0,00	0,00	4.123
10	15,70	0,00	165,15	491,61	0,00	0,00	2.977

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13-15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19	
2	1,24-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67	
3	2,12-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03	
4	2,91 -83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82	
8	6,25 2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90	
9	7,13 1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	-63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	-39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	-22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	-8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	-0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,401852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	
2	2,091605,94 (1739,37)	321,46	387,08	2094,37	63,71	21,24	1,20	
3	3,781254,93 (1439,76)	332,02	490,04	2124,98	63,71	21,24	1,48	
4	5,47795,56 (1014,47)	342,58	742,98	2200,19	63,71	21,24	2,17	
5	7,16 357,06 (519,41)	353,13	1686,60	2480,77	63,71	21,24	4,78	
6	8,94 69,77 (146,19)	364,31	7093,76	2846,68	63,71	21,24	19,47	
7	10,63 -27,62 (-29,84)	374,86	15231,51	-1212,49	63,71	21,24	40,63	
8	12,32 9,69 (55,09)	385,41	11997,56	1715,01	63,71	21,24	31,13	
9	14,00 149,85 (234,03)	395,96	5106,39	3018,12	63,71	21,24	12,90	
10	15,70 352,22 (447,69)	406,57	2423,32	2668,40	63,71	21,24	5,96	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-125,75	478,05	0,00	0,00	3.802
2	2,09	0,00	-174,41	479,55	0,00	0,00	2.750
3	3,78	0,00	-241,60	481,05	0,00	0,00	1.991
4	5,47	0,00	-286,16	482,54	0,00	0,00	1.686
5	7,16	0,00	-212,23	484,04	0,00	0,00	2.281
6	8,94	0,00	-99,90	485,62	0,00	0,00	4.861
7	10,63	0,00	-10,05	354,60	0,00	0,00	35.296
8	12,32	0,00	59,34	488,61	0,00	0,00	8.233
9	14,00	0,00	110,05	490,10	0,00	0,00	4.454
10	15,70	0,00	124,80	491,61	0,00	0,00	3.939

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00	
2	1,24-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44	
3	2,12-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51	
4	2,91-83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49	
8	6,25 2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69	
9	7,13 1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	-125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	-90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	-63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	-39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	-22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	-8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	-0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40 352,22 (447,78)	406,57	2422,76	2668,29	63,71	21,24	5,96	
2	2,09 157,16 (233,80)	395,98	5112,37	3018,54	63,71	21,24	12,91	
3	3,78 17,01 (59,35)	385,42	11692,21	1800,45	63,71	21,24	30,34	
4	5,47 -30,77 (-31,10)	374,87	15206,28	-1261,65	63,71	21,24	40,56	
5	7,16 47,99 (122,00)	364,31	7968,13	2668,46	63,71	21,24	21,87	
6	8,94 311,09 (471,45)	353,13	1907,37	2546,41	63,71	21,24	5,40	
7	10,63 736,07 (959,26)	342,58	790,84	2214,42	63,71	21,24	2,31	
8	12,321213,17 (1409,23)	332,03	501,47	2128,38	63,71	21,24	1,51	
9	14,001588,84 (1733,50)	321,48	388,48	2094,79	63,71	21,24	1,21	
10	15,701852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-124,91	491,61	0,00	0,00	3.936
2	2,09	0,00	-100,19	490,11	0,00	0,00	4.892
3	3,78	0,00	-55,34	488,61	0,00	0,00	8.829
4	5,47	0,00	9,69	354,60	0,00	0,00	36.577
5	7,16	0,00	96,75	485,62	0,00	0,00	5.019
6	8,94	0,00	209,62	484,04	0,00	0,00	2.309
7	10,63	0,00	291,75	482,54	0,00	0,00	1.654
8	12,32	0,00	256,28	481,05	0,00	0,00	1.877
9	14,00	0,00	189,11	479,55	0,00	0,00	2.536
10	15,70	0,00	125,75	478,05	0,00	0,00	3.802

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00	
2	1,24-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44	
3	2,12-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51	
4	2,91 -83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49	
8	6,25 2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69	
9	7,13 1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	-2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73 (-1852,73)	125,75		157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46 (-1768,11)	112,51		122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19 (-1319,83)	97,62		142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16 (-984,25)	84,38		164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52 (-672,89)	69,49		199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70 (-450,99)	56,25		241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64 (-258,50)	41,36		313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25 -73,00 (-134,26)	28,13		415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13 -15,50 (-42,62)	13,24		632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	-333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	-261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	-201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	-140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	-90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	-40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40 352,22 (447,78)	406,57		2422,76	2668,29	63,71	21,24	5,96
2	2,09 157,16 (233,80)	395,98		5112,37	3018,54	63,71	21,24	12,91
3	3,78 17,01 (59,35)	385,42		11692,21	1800,45	63,71	21,24	30,34
4	5,47 -30,77 (-31,10)	374,87		15206,28	-1261,65	63,71	21,24	40,56
5	7,16 47,99 (122,00)	364,31		7968,13	2668,46	63,71	21,24	21,87
6	8,94 311,09 (471,45)	353,13		1907,37	2546,41	63,71	21,24	5,40
7	10,63 736,07 (959,26)	342,58		790,84	2214,42	63,71	21,24	2,31
8	12,321213,17 (1409,23)	332,03		501,47	2128,38	63,71	21,24	1,51
9	14,001588,84 (1733,50)	321,48		388,48	2094,79	63,71	21,24	1,21

10 15,701852,73 (1852,73) 310,87 349,54 2083,21 63,71 21,24 1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-124,91	491,61	0,00	0,00	3.936
2	2,09	0,00	-100,19	490,11	0,00	0,00	4.892
3	3,78	0,00	-55,34	488,61	0,00	0,00	8.829
4	5,47	0,00	9,69	354,60	0,00	0,00	36.577
5	7,16	0,00	96,75	485,62	0,00	0,00	5.019
6	8,94	0,00	209,62	484,04	0,00	0,00	2.309
7	10,63	0,00	291,75	482,54	0,00	0,00	1.654
8	12,32	0,00	256,28	481,05	0,00	0,00	1.877
9	14,00	0,00	189,11	479,55	0,00	0,00	2.536
10	15,70	0,00	125,75	478,05	0,00	0,00	3.802

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00	
2	1,24-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44	
3	2,12-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51	
4	2,91-83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49	
8	6,25 2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69	
9	7,13 1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	-2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13 -15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	-333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	-261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	-201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	-140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	-90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	-40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (447,78)	406,57	2422,76	2668,29	63,71	21,24	5,96
2	2,09	157,16 (233,80)	395,98	5112,37	3018,54	63,71	21,24	12,91
3	3,78	17,01 (59,35)	385,42	11692,21	1800,45	63,71	21,24	30,34
4	5,47	-30,77 (-31,10)	374,87	15206,28	-1261,65	63,71	21,24	40,56
5	7,16	47,99 (122,00)	364,31	7968,13	2668,46	63,71	21,24	21,87
6	8,94	311,09 (471,45)	353,13	1907,37	2546,41	63,71	21,24	5,40
7	10,63	736,07 (959,26)	342,58	790,84	2214,42	63,71	21,24	2,31

8	12,32	1213,17 (1409,23)	332,03	501,47	2128,38	63,71	21,24	1,51
9	14,00	1588,84 (1733,50)	321,48	388,48	2094,79	63,71	21,24	1,21
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-124,91	491,61	0,00	0,00	3.936
2	2,09	0,00	-100,19	490,11	0,00	0,00	4.892
3	3,78	0,00	-55,34	488,61	0,00	0,00	8.829
4	5,47	0,00	9,69	354,60	0,00	0,00	36.577
5	7,16	0,00	96,75	485,62	0,00	0,00	5.019
6	8,94	0,00	209,62	484,04	0,00	0,00	2.309
7	10,63	0,00	291,75	482,54	0,00	0,00	1.654
8	12,32	0,00	256,28	481,05	0,00	0,00	1.877
9	14,00	0,00	189,11	479,55	0,00	0,00	2.536
10	15,70	0,00	125,75	478,05	0,00	0,00	3.802

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45	-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00
2	1,24	-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44
3	2,12	-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51
4	2,91	-83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81
5	3,79	-38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29
6	4,58	-14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13
7	5,46	-1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49
8	6,25	2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69
9	7,13	1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	8,38	424,53	0,00	0,00	50.664
8	6,25	0,00	0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	-2,11	306,36	0,00	0,00	144.866

10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000
----	------	------	------	--------	------	------	---------

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	-333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	-261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	-201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	-140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	-90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	-40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (447,78)	406,57	2422,76	2668,29	63,71	21,24	5,96
2	2,09	157,16 (233,80)	395,98	5112,37	3018,54	63,71	21,24	12,91
3	3,78	17,01 (59,35)	385,42	11692,21	1800,45	63,71	21,24	30,34
4	5,47	-30,77 (-31,10)	374,87	15206,28	-1261,65	63,71	21,24	40,56
5	7,16	47,99 (122,00)	364,31	7968,13	2668,46	63,71	21,24	21,87

6	8,94	311,09 (471,45)	353,13	1907,37	2546,41	63,71	21,24	5,40
7	10,63	736,07 (959,26)	342,58	790,84	2214,42	63,71	21,24	2,31
8	12,32	1213,17 (1409,23)	332,03	501,47	2128,38	63,71	21,24	1,51
9	14,00	1588,84 (1733,50)	321,48	388,48	2094,79	63,71	21,24	1,21
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-124,91	491,61	0,00	0,00	3.936
2	2,09	0,00	-100,19	490,11	0,00	0,00	4.892
3	3,78	0,00	-55,34	488,61	0,00	0,00	8.829
4	5,47	0,00	9,69	354,60	0,00	0,00	36.577
5	7,16	0,00	96,75	485,62	0,00	0,00	5.019
6	8,94	0,00	209,62	484,04	0,00	0,00	2.309
7	10,63	0,00	291,75	482,54	0,00	0,00	1.654
8	12,32	0,00	256,28	481,05	0,00	0,00	1.877
9	14,00	0,00	189,11	479,55	0,00	0,00	2.536
10	15,70	0,00	125,75	478,05	0,00	0,00	3.802

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45	-352,22 (-352,22)	125,75	880,06	-2465,11	26,55	84,95	7,00
2	1,24	-239,22 (-324,24)	112,51	724,38	-2087,57	37,17	69,02	6,44
3	2,12	-143,89 (-205,00)	97,62	1025,58	-2153,75	31,86	69,02	10,51
4	2,91	-83,47 (-126,58)	84,38	1502,84	-2254,42	26,55	69,02	17,81
5	3,79	-38,26 (-64,77)	69,49	2660,70	-2479,91	26,55	69,02	38,29
6	4,58	-14,39 (-29,37)	56,25	5070,19	-2646,82	26,55	69,02	90,13
7	5,46	-1,28 (-6,93)	41,36	10030,38	-1681,67	26,55	69,02	242,49
8	6,25	2,08 (2,14)	28,13	14251,82	1082,49	26,55	69,02	506,69
9	7,13	1,12 (2,14)	13,24	12576,91	2029,95	26,55	69,02	950,17
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2918,85	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2916,16	3.937
3	2,12	0,00	90,54	432,44	0,00	0,00	4.776
4	2,91	0,00	63,87	430,58	0,00	0,00	6.741
5	3,79	0,00	39,27	428,48	0,00	0,00	10.911
6	4,58	0,00	22,19	426,62	0,00	0,00	19.222
7	5,46	0,00	8,38	424,53	0,00	0,00	50.664

8	6,25	0,00	0,90	308,46	0,00	0,00	343.602
9	7,13	0,00	-2,11	306,36	0,00	0,00	144.866
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	125,75	157,24	-2316,82	26,55	84,95	1,25
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	112,51	122,28	-1921,68	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	97,62	142,10	-1921,23	31,86	69,02	1,46
4	2,91-759,16	(-984,25)	84,38	164,58	-1919,69	26,55	69,02	1,95
5	3,79-496,52	(-672,89)	69,49	199,14	-1928,33	26,55	69,02	2,87
6	4,58-314,70	(-450,99)	56,25	241,86	-1939,02	26,55	69,02	4,30
7	5,46-163,64	(-258,50)	41,36	313,12	-1956,84	26,55	69,02	7,57
8	6,25-73,00	(-134,26)	28,13	415,30	-1982,40	26,55	69,02	14,76
9	7,13-15,50	(-42,62)	13,24	632,54	-2036,74	26,55	69,02	47,79
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2918,85	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2916,16	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	432,44	0,00	0,00	1.075
4	2,91	0,00	-333,47	430,58	0,00	0,00	1.291
5	3,79	0,00	-261,29	428,48	0,00	0,00	1.640
6	4,58	0,00	-201,92	426,62	0,00	0,00	2.113
7	5,46	0,00	-140,53	424,53	0,00	0,00	3.021
8	6,25	0,00	-90,76	422,67	0,00	0,00	4.657
9	7,13	0,00	-40,17	420,57	0,00	0,00	10.469
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (478,46)	406,57	2236,39	2631,80	63,71	21,24	5,50
2	2,09	120,02 (201,72)	395,98	5909,20	3010,30	63,71	21,24	14,92
3	3,78	-23,67 (-66,25)	385,42	13682,13	-2351,96	63,71	21,24	35,50

4	5,47	-79,85 (-80,39)	374,87	12307,66	-2639,37	63,71	21,24	32,83
5	7,16	-36,62 (-80,39)	364,31	12116,61	-2673,69	63,71	21,24	33,26
6	8,94	157,80 (285,80)	353,13	3538,49	2863,81	63,71	21,24	10,02
7	10,63	524,13 (735,17)	342,58	1070,68	2297,63	63,71	21,24	3,13
8	12,32	1037,16 (1279,40)	332,03	556,61	2144,78	63,71	21,24	1,68
9	14,00	1509,39 (1693,95)	321,48	398,09	2097,65	63,71	21,24	1,24
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-165,02	491,61	0,00	0,00	2.979
2	2,09	0,00	-106,80	490,11	0,00	0,00	4.589
3	3,78	0,00	-55,67	356,10	0,00	0,00	6.397
4	5,47	0,00	-2,17	354,60	0,00	0,00	163.778
5	7,16	0,00	65,76	353,11	0,00	0,00	5.370
6	8,94	0,00	167,32	484,04	0,00	0,00	2.893
7	10,63	0,00	275,86	482,54	0,00	0,00	1.749
8	12,32	0,00	316,65	481,05	0,00	0,00	1.519
9	14,00	0,00	241,25	479,55	0,00	0,00	1.988
10	15,70	0,00	167,28	478,05	0,00	0,00	2.858

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19	
2	1,24-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67	
3	2,12-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03	
4	2,91-83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93	
5	3,79 -38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14	
6	4,58 -14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74	
7	5,46 -1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82	
8	6,25 2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90	
9	7,13 1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55	
10	7,92 0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	39,27	431,71	0,00	0,00	10.993

6	4,58	0,00	22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	-2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13-15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	-333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	-261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	-201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	-140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	-90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	-40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (478,46)	406,57	2236,39	2631,80	63,71	21,24	5,50

2	2,09	120,02 (201,72)	395,98	5909,20	3010,30	63,71	21,24	14,92
3	3,78	-23,67 (-66,25)	385,42	13682,13	-2351,96	63,71	21,24	35,50
4	5,47	-79,85 (-80,39)	374,87	12307,66	-2639,37	63,71	21,24	32,83
5	7,16	-36,62 (-80,39)	364,31	12116,61	-2673,69	63,71	21,24	33,26
6	8,94	157,80 (285,80)	353,13	3538,49	2863,81	63,71	21,24	10,02
7	10,63	524,13 (735,17)	342,58	1070,68	2297,63	63,71	21,24	3,13
8	12,32	1037,16 (1279,40)	332,03	556,61	2144,78	63,71	21,24	1,68
9	14,00	1509,39 (1693,95)	321,48	398,09	2097,65	63,71	21,24	1,24
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-165,02	491,61	0,00	0,00	2.979
2	2,09	0,00	-106,80	490,11	0,00	0,00	4.589
3	3,78	0,00	-55,67	356,10	0,00	0,00	6.397
4	5,47	0,00	-2,17	354,60	0,00	0,00	163.778
5	7,16	0,00	65,76	353,11	0,00	0,00	5.370
6	8,94	0,00	167,32	484,04	0,00	0,00	2.893
7	10,63	0,00	275,86	482,54	0,00	0,00	1.749
8	12,32	0,00	316,65	481,05	0,00	0,00	1.519
9	14,00	0,00	241,25	479,55	0,00	0,00	1.988
10	15,70	0,00	167,28	478,05	0,00	0,00	2.858

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45	-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24	-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12	-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91	-83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93
5	3,79	-38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58	-14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46	-1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25	2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90
9	7,13	1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	90,54	436,97	0,00	0,00	4.826

4	2,91	0,00	63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	-2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13 -15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	-333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	-261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	-201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	-140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	-90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	-40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (478,46)	406,57	2236,39	2631,80	63,71	21,24	5,50
2	2,09	120,02 (201,72)	395,98	5909,20	3010,30	63,71	21,24	14,92
3	3,78	-23,67 (-66,25)	385,42	13682,13	-2351,96	63,71	21,24	35,50
4	5,47	-79,85 (-80,39)	374,87	12307,66	-2639,37	63,71	21,24	32,83
5	7,16	-36,62 (-80,39)	364,31	12116,61	-2673,69	63,71	21,24	33,26
6	8,94	157,80 (285,80)	353,13	3538,49	2863,81	63,71	21,24	10,02
7	10,63	524,13 (735,17)	342,58	1070,68	2297,63	63,71	21,24	3,13
8	12,32	1037,16 (1279,40)	332,03	556,61	2144,78	63,71	21,24	1,68
9	14,00	1509,39 (1693,95)	321,48	398,09	2097,65	63,71	21,24	1,24
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-165,02	491,61	0,00	0,00	2.979
2	2,09	0,00	-106,80	490,11	0,00	0,00	4.589
3	3,78	0,00	-55,67	356,10	0,00	0,00	6.397
4	5,47	0,00	-2,17	354,60	0,00	0,00	163.778
5	7,16	0,00	65,76	353,11	0,00	0,00	5.370
6	8,94	0,00	167,32	484,04	0,00	0,00	2.893
7	10,63	0,00	275,86	482,54	0,00	0,00	1.749
8	12,32	0,00	316,65	481,05	0,00	0,00	1.519
9	14,00	0,00	241,25	479,55	0,00	0,00	1.988
10	15,70	0,00	167,28	478,05	0,00	0,00	2.858

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45	-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24	-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12	-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91	-83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93
5	3,79	-38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58	-14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46	-1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25	2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90
9	7,13	1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113

2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	-2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13-15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	-333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	-261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	-201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	-140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	-90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	-40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,40	352,22 (478,46)	406,57	2236,39	2631,80	63,71	21,24	5,50
2	2,09	120,02 (201,72)	395,98	5909,20	3010,30	63,71	21,24	14,92
3	3,78	-23,67 (-66,25)	385,42	13682,13	-2351,96	63,71	21,24	35,50
4	5,47	-79,85 (-80,39)	374,87	12307,66	-2639,37	63,71	21,24	32,83
5	7,16	-36,62 (-80,39)	364,31	12116,61	-2673,69	63,71	21,24	33,26
6	8,94	157,80 (285,80)	353,13	3538,49	2863,81	63,71	21,24	10,02
7	10,63	524,13 (735,17)	342,58	1070,68	2297,63	63,71	21,24	3,13
8	12,32	1037,16 (1279,40)	332,03	556,61	2144,78	63,71	21,24	1,68
9	14,00	1509,39 (1693,95)	321,48	398,09	2097,65	63,71	21,24	1,24
10	15,70	1852,73 (1852,73)	310,87	349,54	2083,21	63,71	21,24	1,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,40	0,00	-165,02	491,61	0,00	0,00	2.979
2	2,09	0,00	-106,80	490,11	0,00	0,00	4.589
3	3,78	0,00	-55,67	356,10	0,00	0,00	6.397
4	5,47	0,00	-2,17	354,60	0,00	0,00	163.778
5	7,16	0,00	65,76	353,11	0,00	0,00	5.370
6	8,94	0,00	167,32	484,04	0,00	0,00	2.893
7	10,63	0,00	275,86	482,54	0,00	0,00	1.749
8	12,32	0,00	316,65	481,05	0,00	0,00	1.519
9	14,00	0,00	241,25	479,55	0,00	0,00	1.988
10	15,70	0,00	167,28	478,05	0,00	0,00	2.858

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45	-352,22 (-352,22)	167,28	1202,14	-2531,19	26,55	84,95	7,19
2	1,24	-239,22 (-324,24)	149,67	998,52	-2163,09	37,17	69,02	6,67
3	2,12	-143,89 (-205,00)	129,86	1432,12	-2260,74	31,86	69,02	11,03
4	2,91	-83,47 (-126,58)	112,25	2125,43	-2396,72	26,55	69,02	18,93
5	3,79	-38,26 (-64,77)	92,44	3711,07	-2600,08	26,55	69,02	40,14
6	4,58	-14,39 (-29,37)	74,84	6267,09	-2459,31	26,55	69,02	83,74
7	5,46	-1,28 (-6,93)	55,03	11160,54	-1406,55	26,55	69,02	202,82
8	6,25	2,08 (2,14)	37,42	14402,11	822,29	26,55	69,02	384,90
9	7,13	1,12 (2,14)	17,61	13902,77	1686,78	26,55	69,02	789,55
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	162,21	0,00	991,61	2927,31	6.113
2	1,24	5,31	125,95	0,00	495,80	2923,73	3.937
3	2,12	0,00	90,54	436,97	0,00	0,00	4.826
4	2,91	0,00	63,87	434,50	0,00	0,00	6.802
5	3,79	0,00	39,27	431,71	0,00	0,00	10.993
6	4,58	0,00	22,19	429,23	0,00	0,00	19.340
7	5,46	0,00	8,38	426,45	0,00	0,00	50.893
8	6,25	0,00	0,90	309,76	0,00	0,00	345.057
9	7,13	0,00	-2,11	306,98	0,00	0,00	145.157
10	7,92	0,00	0,00	304,50	0,00	0,00	100.000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,45-1852,73	(-1852,73)	167,28	210,16	-2327,67	26,55	84,95	1,26
2	1,24-1440,46	(-1768,11)	149,67	163,64	-1933,08	37,17	69,02	1,09
3	2,12-1048,19	(-1319,83)	129,86	190,28	-1933,91	31,86	69,02	1,47
4	2,91-759,16	(-984,25)	112,25	220,54	-1933,68	26,55	69,02	1,96
5	3,79-496,52	(-672,89)	92,44	267,27	-1945,37	26,55	69,02	2,89
6	4,58-314,70	(-450,99)	74,84	325,21	-1959,87	26,55	69,02	4,35
7	5,46-163,64	(-258,50)	55,03	422,36	-1984,17	26,55	69,02	7,68
8	6,25-73,00	(-134,26)	37,42	562,76	-2019,28	26,55	69,02	15,04
9	7,13-15,50	(-42,62)	17,61	865,55	-2095,02	26,55	69,02	49,16
10	7,92	0,00 (0,00)	0,00	0,00	0,00	26,55	69,02	1000,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,45	10,62	-563,95	0,00	991,61	2927,31	1.758
2	1,24	5,31	-485,40	0,00	495,80	2923,73	1.021
3	2,12	0,00	-402,42	436,97	0,00	0,00	1.086
4	2,91	0,00	-333,47	434,50	0,00	0,00	1.303
5	3,79	0,00	-261,29	431,71	0,00	0,00	1.652
6	4,58	0,00	-201,92	429,23	0,00	0,00	2.126
7	5,46	0,00	-140,53	426,45	0,00	0,00	3.035
8	6,25	0,00	-90,76	423,97	0,00	0,00	4.671
9	7,13	0,00	-40,17	421,19	0,00	0,00	10.484
10	7,92	0,00	0,00	418,71	0,00	0,00	100.000

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
A_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in kPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in kPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione	B = 100 cm
Altezza sezione	H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	284,00	201,30	63,71	21,24	30331	46047	2340
3	3,78	109,46	201,30	63,71	21,24	13413	11062	996
4	5,47	3,29	201,30	63,71	21,24	3595	2360	245
5	7,16	-43,92	201,30	63,71	21,24	221	5687	404
6	8,94	-45,54	201,30	63,71	21,24	404	5817	414
7	10,63	-1,41	201,30	63,71	21,24	3222	2689	217
8	12,32	102,21	201,30	63,71	21,24	12686	9711	939
9	14,00	277,11	201,30	63,71	21,24	29675	44637	2288
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,42	-201
2	2,09	0,00	-116,56	-161
3	3,78	0,00	-79,08	-109
4	5,47	0,00	-39,54	-55
5	7,16	0,00	-10,00	-14
6	8,94	0,00	15,93	22
7	10,63	0,00	46,08	64
8	12,32	0,00	86,92	120
9	14,00	0,00	126,32	175
10	15,70	0,00	145,43	201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	278,00	201,30	63,71	21,24	29760	44820	2295
3	3,78	102,14	201,30	63,71	21,24	12679	9699	939
4	5,47	-2,11	201,30	63,71	21,24	3167	2737	213
5	7,16	-47,80	201,30	63,71	21,24	687	6007	428
6	8,94	-49,92	201,30	63,71	21,24	982	6193	443
7	10,63	-8,13	201,30	63,71	21,24	2691	3158	212
8	12,32	93,34	201,30	63,71	21,24	11791	8093	869
9	14,00	270,77	201,30	63,71	21,24	29071	43339	2240
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,65	-202
2	2,09	0,00	-119,84	-166
3	3,78	0,00	-78,97	-109
4	5,47	0,00	-38,89	-54
5	7,16	0,00	-10,24	-14
6	8,94	0,00	14,36	20
7	10,63	0,00	43,86	61
8	12,32	0,00	85,91	119
9	14,00	0,00	130,20	180
10	15,70	0,00	145,57	201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	274,01	201,30	63,71	21,24	29380	44003	2264
3	3,78	97,27	201,30	63,71	21,24	12188	8805	900
4	5,47	-5,71	201,30	63,71	21,24	2882	2989	200
5	7,16	-50,39	201,30	63,71	21,24	1052	6235	446
6	8,94	-52,85	201,30	63,71	21,24	1445	6462	464
7	10,63	-12,60	201,30	63,71	21,24	2337	3471	236
8	12,32	87,42	201,30	63,71	21,24	11192	7042	822
9	14,00	266,54	201,30	63,71	21,24	28668	42475	2208
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,81	-202
2	2,09	0,00	-122,03	-169
3	3,78	0,00	-78,90	-109
4	5,47	0,00	-38,46	-53
5	7,16	0,00	-10,40	-14
6	8,94	0,00	13,31	18
7	10,63	0,00	42,37	59
8	12,32	0,00	85,24	118
9	14,00	0,00	132,78	184
10	15,70	0,00	145,67	202

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	278,00	201,30	63,71	21,24	29760	44820	2295
3	3,78	102,14	201,30	63,71	21,24	12679	9699	939
4	5,47	-2,11	201,30	63,71	21,24	3167	2737	213
5	7,16	-47,80	201,30	63,71	21,24	687	6007	428
6	8,94	-49,92	201,30	63,71	21,24	982	6193	443
7	10,63	-8,13	201,30	63,71	21,24	2691	3158	212
8	12,32	93,34	201,30	63,71	21,24	11791	8093	869
9	14,00	270,77	201,30	63,71	21,24	29071	43339	2240
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,65	-202
2	2,09	0,00	-119,84	-166
3	3,78	0,00	-78,97	-109
4	5,47	0,00	-38,89	-54
5	7,16	0,00	-10,24	-14
6	8,94	0,00	14,36	20
7	10,63	0,00	43,86	61
8	12,32	0,00	85,91	119
9	14,00	0,00	130,20	180
10	15,70	0,00	145,57	201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	274,01	201,30	63,71	21,24	29380	44003	2264
3	3,78	97,27	201,30	63,71	21,24	12188	8805	900
4	5,47	-5,71	201,30	63,71	21,24	2882	2989	200
5	7,16	-50,39	201,30	63,71	21,24	1052	6235	446
6	8,94	-52,85	201,30	63,71	21,24	1445	6462	464
7	10,63	-12,60	201,30	63,71	21,24	2337	3471	236
8	12,32	87,42	201,30	63,71	21,24	11192	7042	822
9	14,00	266,54	201,30	63,71	21,24	28668	42475	2208
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,81	-202
2	2,09	0,00	-122,03	-169
3	3,78	0,00	-78,90	-109
4	5,47	0,00	-38,46	-53
5	7,16	0,00	-10,40	-14
6	8,94	0,00	13,31	18
7	10,63	0,00	42,37	59
8	12,32	0,00	85,24	118
9	14,00	0,00	132,78	184
10	15,70	0,00	145,67	202

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	278,00	201,30	63,71	21,24	29760	44820	2295
3	3,78	102,14	201,30	63,71	21,24	12679	9699	939
4	5,47	-2,11	201,30	63,71	21,24	3167	2737	213
5	7,16	-47,80	201,30	63,71	21,24	687	6007	428
6	8,94	-49,92	201,30	63,71	21,24	982	6193	443
7	10,63	-8,13	201,30	63,71	21,24	2691	3158	212
8	12,32	93,34	201,30	63,71	21,24	11791	8093	869
9	14,00	270,77	201,30	63,71	21,24	29071	43339	2240
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,65	-202
2	2,09	0,00	-119,84	-166
3	3,78	0,00	-78,97	-109
4	5,47	0,00	-38,89	-54
5	7,16	0,00	-10,24	-14
6	8,94	0,00	14,36	20
7	10,63	0,00	43,86	61
8	12,32	0,00	85,91	119
9	14,00	0,00	130,20	180
10	15,70	0,00	145,57	201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	274,01	201,30	63,71	21,24	29380	44003	2264
3	3,78	97,27	201,30	63,71	21,24	12188	8805	900
4	5,47	-5,71	201,30	63,71	21,24	2882	2989	200
5	7,16	-50,39	201,30	63,71	21,24	1052	6235	446
6	8,94	-52,85	201,30	63,71	21,24	1445	6462	464
7	10,63	-12,60	201,30	63,71	21,24	2337	3471	236
8	12,32	87,42	201,30	63,71	21,24	11192	7042	822
9	14,00	266,54	201,30	63,71	21,24	28668	42475	2208
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,81	-202
2	2,09	0,00	-122,03	-169
3	3,78	0,00	-78,90	-109
4	5,47	0,00	-38,46	-53
5	7,16	0,00	-10,40	-14
6	8,94	0,00	13,31	18
7	10,63	0,00	42,37	59
8	12,32	0,00	85,24	118
9	14,00	0,00	132,78	184
10	15,70	0,00	145,67	202

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	278,00	201,30	63,71	21,24	29760	44820	2295
3	3,78	102,14	201,30	63,71	21,24	12679	9699	939
4	5,47	-2,11	201,30	63,71	21,24	3167	2737	213
5	7,16	-47,80	201,30	63,71	21,24	687	6007	428
6	8,94	-49,92	201,30	63,71	21,24	982	6193	443
7	10,63	-8,13	201,30	63,71	21,24	2691	3158	212
8	12,32	93,34	201,30	63,71	21,24	11791	8093	869
9	14,00	270,77	201,30	63,71	21,24	29071	43339	2240
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,40	0,00	-145,65	-202
2	2,09	0,00	-119,84	-166
3	3,78	0,00	-78,97	-109
4	5,47	0,00	-38,89	-54
5	7,16	0,00	-10,24	-14
6	8,94	0,00	14,36	20
7	10,63	0,00	43,86	61
8	12,32	0,00	85,91	119
9	14,00	0,00	130,20	180
10	15,70	0,00	145,57	201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,40	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028
2	2,09	274,01	201,30	63,71	21,24	29380	44003	2264
3	3,78	97,27	201,30	63,71	21,24	12188	8805	900
4	5,47	-5,71	201,30	63,71	21,24	2882	2989	200
5	7,16	-50,39	201,30	63,71	21,24	1052	6235	446
6	8,94	-52,85	201,30	63,71	21,24	1445	6462	464
7	10,63	-12,60	201,30	63,71	21,24	2337	3471	236
8	12,32	87,42	201,30	63,71	21,24	11192	7042	822
9	14,00	266,54	201,30	63,71	21,24	28668	42475	2208
10	15,70	507,36	201,30	63,71	21,24	51449	92034	4028

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,40	0,00	-145,81	-202
2	2,09	0,00	-122,03	-169
3	3,78	0,00	-78,90	-109
4	5,47	0,00	-38,46	-53
5	7,16	0,00	-10,40	-14
6	8,94	0,00	13,31	18
7	10,63	0,00	42,37	59
8	12,32	0,00	85,24	118
9	14,00	0,00	132,78	184
10	15,70	0,00	145,67	202

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,45	10,62	203,74	320
2	1,24	5,31	163,11	256
3	2,12	0,00	122,79	193
4	2,91	0,00	91,75	144
5	3,79	0,00	62,23	98
6	4,58	0,00	40,78	64
7	5,46	0,00	22,04	35
8	6,25	0,00	10,19	16
9	7,13	0,00	2,26	4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,45	-507,36	146,51	26,55	84,95	83799	55190	4341
2	1,24	-363,42	131,09	37,17	69,02	70623	39326	3145
3	2,12	-237,38	113,74	31,86	69,02	44690	27018	2143
4	2,91	-153,33	98,32	26,55	69,02	27601	18468	1451
5	3,79	-85,64	80,97	26,55	69,02	13965	10793	837
6	4,58	-45,43	65,55	26,55	69,02	6226	6103	466
7	5,46	-18,07	48,20	26,55	69,02	1496	2750	204
8	6,25	-5,68	32,77	26,55	69,02	18	1131	81
9	7,13	-0,60	15,42	26,55	69,02	166	335	23
10	7,92	0,00	0,00	26,55	69,02	0	0	0

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0,45	10,62	-203,74	-320
2	1,24	5,31	-163,11	-256
3	2,12	0,00	-122,79	-193
4	2,91	0,00	-91,75	-144
5	3,79	0,00	-62,23	-98
6	4,58	0,00	-40,78	-64
7	5,46	0,00	-22,04	-35
8	6,25	0,00	-10,19	-16
9	7,13	0,00	-2,26	-4
10	7,92	0,00	0,00	0

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresse in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ε_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	284,00	0,00	100,00	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	109,46	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	3,29	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-43,92	0,00	100,00	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-45,54	0,00	100,00	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-1,41	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	102,21	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	277,11	0,00	100,00	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000

5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	278,00	0,00	0,30	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	102,14	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-2,11	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-47,80	0,00	0,30	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-49,92	0,00	0,30	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-8,13	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	93,34	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	270,77	0,00	0,30	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000

8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,20	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	274,01	0,00	0,20	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	97,27	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-5,71	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-50,39	0,00	0,20	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-52,85	0,00	0,20	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-12,60	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	87,42	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	266,54	0,00	0,20	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,20	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,20	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,20	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,20	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,20	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,20	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,20	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,20	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,20	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	278,00	0,00	100,00	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	102,14	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-2,11	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-47,80	0,00	100,00	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-49,92	0,00	100,00	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-8,13	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	93,34	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	270,77	0,00	100,00	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	274,01	0,00	0,30	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	97,27	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-5,71	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-50,39	0,00	0,30	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-52,85	0,00	0,30	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-12,60	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	87,42	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	266,54	0,00	0,30	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	278,00	0,00	100,00	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	102,14	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-2,11	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-47,80	0,00	100,00	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-49,92	0,00	100,00	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-8,13	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	93,34	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	270,77	0,00	100,00	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	274,01	0,00	0,30	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	97,27	0,00	0,30	0,00	0,000

4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-5,71	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-50,39	0,00	0,30	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-52,85	0,00	0,30	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-12,60	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	87,42	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	266,54	0,00	0,30	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	278,00	0,00	100,00	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	102,14	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-2,11	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-47,80	0,00	100,00	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-49,92	0,00	100,00	0,00	0,000

7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-8,13	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	93,34	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	270,77	0,00	100,00	0,00	0,000
10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	100,00	61,01	0,029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	100,00	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	100,00	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	100,00	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	100,00	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	100,00	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	100,00	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	100,00	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	100,00	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	100,00	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	100,00	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,40	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029
2	2,09	63,71	21,24	506,50	-451,42	274,01	0,00	0,30	0,00	0,000
3	3,78	63,71	21,24	506,50	-451,42	97,27	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,47	63,71	21,24	506,50	-451,42	-5,71	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,16	63,71	21,24	506,50	-451,42	-50,39	0,00	0,30	0,00	0,000
6	8,94	63,71	21,24	506,50	-451,42	-52,85	0,00	0,30	0,00	0,000
7	10,63	63,71	21,24	506,50	-451,42	-12,60	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,32	63,71	21,24	506,50	-451,42	87,42	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,00	63,71	21,24	506,50	-451,42	266,54	0,00	0,30	0,00	0,000

10	15,70	63,71	21,24	506,50	-451,42	507,36	0,03	0,30	61,01	0,029
----	-------	-------	-------	--------	---------	--------	------	------	-------	-------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,45	26,55	84,95	373,79	-440,45	-507,36	0,02	0,30	48,26	0,028
2	1,24	37,17	69,02	385,23	-421,58	-363,42	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,12	31,86	69,02	377,46	-419,81	-237,38	0,00	0,30	0,00	0,000
4	2,91	26,55	69,02	369,69	-418,00	-153,33	0,00	0,30	0,00	0,000
5	3,79	26,55	69,02	369,69	-418,00	-85,64	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,58	26,55	69,02	369,69	-418,00	-45,43	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,46	26,55	69,02	369,69	-418,00	-18,07	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,25	26,55	69,02	369,69	-418,00	-5,68	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,13	26,55	69,02	369,69	-418,00	-0,60	0,00	0,30	0,00	0,000
10	7,92	26,55	69,02	369,69	-418,00	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,40	-0,5253	0,5440	-1,0417	0,0608
2,09	-0,5276	0,5422	-0,4612	0,1141
3,78	-0,5299	0,5403	-0,1135	0,1310
5,47	-0,5321	0,5384	0,0548	0,1256
7,16	-0,5342	0,5364	0,0610	0,1184
8,94	-0,5364	0,5342	0,0611	0,1186
10,63	-0,5384	0,5321	0,0685	0,1258
12,32	-0,5403	0,5299	-0,0796	0,1325
14,00	-0,5422	0,5276	-0,4017	0,1184
15,63	-0,5440	0,5253	-0,9549	0,0687

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,45	-0,5253	0,5440	-1,0417	0,0608
1,24	-0,5001	0,9115	-1,0413	0,0613
2,12	-0,4591	1,4010	-1,0410	0,0617
2,91	-0,4157	1,8866	-1,0407	0,0621
3,79	-0,3623	2,4730	-1,0404	0,0625
4,58	-0,3130	3,0183	-1,0402	0,0627
5,46	-0,2566	3,6485	-1,0401	0,0629
6,25	-0,2065	4,2168	-1,0400	0,0631
7,13	-0,1501	4,8600	-1,0399	0,0632
7,92	-0,1001	5,4328	-1,0399	0,0632

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,45	-0,5440	0,5253	-0,9549	0,0687
1,24	-0,8984	0,5015	-0,9545	0,0692
2,12	-1,3733	0,4621	-0,9541	0,0697
2,91	-1,8459	0,4201	-0,9539	0,0701
3,79	-2,4176	0,3683	-0,9536	0,0704
4,58	-2,9500	0,3204	-0,9534	0,0707
5,46	-3,5655	0,2657	-0,9532	0,0709
6,25	-4,1208	0,2169	-0,9531	0,0710
7,13	-4,7494	0,1622	-0,9531	0,0711
7,92	-5,3091	0,1135	-0,9531	0,0711

Sollecitazioni massime e minime

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione-1852,73 (25)		15,70	320,82 (25)	12,02	406,57 (13)	15,70
Piedritto sinistro-1852,73 (14)		0,45	563,95 (14)	0,45	190,47 (5)	0,45
Piedritto destro-1852,73 (21)		0,45	-563,95 (21)	0,45	190,47 (1)	0,45

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kPa]	σ_{\max} [kPa]
0,40	0	57
2,09	0	106
3,78	0	122
5,47	51	117
7,16	57	110
8,94	57	111
10,63	64	117
12,32	0	124
14,00	0	110
15,70	0	64

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,40	63,71	21,24	1,12
2,09	63,71	21,24	1,20
3,78	63,71	21,24	1,48
5,47	63,71	21,24	2,17
7,16	63,71	21,24	4,78
8,94	63,71	21,24	5,40
10,63	63,71	21,24	2,31
12,32	63,71	21,24	1,51
14,00	63,71	21,24	1,21
15,70	63,71	21,24	1,12

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,40	471,08	0,00	0,00	0,00
2,09	471,08	0,00	0,00	0,00
3,78	471,08	0,00	0,00	0,00
5,47	338,57	0,00	0,00	0,00

7,16	338,57	0,00	0,00	0,00
8,94	338,57	0,00	0,00	0,00
10,63	338,57	0,00	0,00	0,00
12,32	471,08	0,00	0,00	0,00
14,00	471,08	0,00	0,00	0,00
15,70	471,08	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,45	26,55	84,95	1,25
1,24	37,17	69,02	1,09
2,12	31,86	69,02	1,46
2,91	26,55	69,02	1,95
3,79	26,55	69,02	2,87
4,58	26,55	69,02	4,30
5,46	26,55	69,02	7,57
6,25	26,55	69,02	14,76
7,13	26,55	69,02	47,79
7,92	26,55	69,02	1000,00

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,45	0,00	991,61	2932,04	10,62
1,24	0,00	495,80	2927,95	5,31
2,12	439,50	0,00	0,00	0,00
2,91	436,68	0,00	0,00	0,00
3,79	433,51	0,00	0,00	0,00
4,58	430,69	0,00	0,00	0,00
5,46	427,52	0,00	0,00	0,00
6,25	424,70	0,00	0,00	0,00
7,13	421,53	0,00	0,00	0,00
7,92	304,50	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,45	26,55	84,95	1,25
1,24	37,17	69,02	1,09
2,12	31,86	69,02	1,46
2,91	26,55	69,02	1,95

3,79	26,55	69,02	2,87
4,58	26,55	69,02	4,30
5,46	26,55	69,02	7,57
6,25	26,55	69,02	14,76
7,13	26,55	69,02	47,79
7,92	26,55	69,02	1000,00

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,45	0,00	991,61	2932,04	10,62
1,24	0,00	495,80	2927,95	5,31
2,12	439,50	0,00	0,00	0,00
2,91	436,68	0,00	0,00	0,00
3,79	433,51	0,00	0,00	0,00
4,58	430,69	0,00	0,00	0,00
5,46	427,52	0,00	0,00	0,00
6,25	424,70	0,00	0,00	0,00
7,13	421,53	0,00	0,00	0,00
7,92	304,50	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 90,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,40	63,71	21,24	4028	92034	51449
2,09	63,71	21,24	2340	46047	30331
3,78	63,71	21,24	996	11062	13413
5,47	63,71	21,24	245	2989	3595
7,16	63,71	21,24	446	6235	1052
8,94	63,71	21,24	464	6462	1445
10,63	63,71	21,24	236	3471	3222
12,32	63,71	21,24	939	9711	12686
14,00	63,71	21,24	2288	44637	29675
15,70	63,71	21,24	4028	92034	51449

X	τ _c	A _{sw}
0,40	-202	0,00
2,09	-169	0,00
3,78	-109	0,00
5,47	-55	0,00
7,16	-14	0,00
8,94	22	0,00
10,63	64	0,00

12,32	120	0,00
14,00	184	0,00
15,70	202	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,45	26,55	84,95	4341	55190	83799
1,24	37,17	69,02	3145	39326	70623
2,12	31,86	69,02	2143	27018	44690
2,91	26,55	69,02	1451	18468	27601
3,79	26,55	69,02	837	10793	13965
4,58	26,55	69,02	466	6103	6226
5,46	26,55	69,02	204	2750	1496
6,25	26,55	69,02	81	1131	18
7,13	26,55	69,02	23	335	166
7,92	26,55	69,02	0	0	0

Y	τ _c	A _{sw}
0,45	320	10,62
1,24	256	5,31
2,12	193	0,00
2,91	144	0,00
3,79	98	0,00
4,58	64	0,00
5,46	35	0,00
6,25	16	0,00
7,13	4	0,00
7,92	0	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 80,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,45	26,55	84,95	4341	55190	83799
1,24	37,17	69,02	3145	39326	70623
2,12	31,86	69,02	2143	27018	44690
2,91	26,55	69,02	1451	18468	27601
3,79	26,55	69,02	837	10793	13965
4,58	26,55	69,02	466	6103	6226
5,46	26,55	69,02	204	2750	1496

6,25	26,55	69,02	81	1131	18
7,13	26,55	69,02	23	335	166
7,92	26,55	69,02	0	0	0

Y	τ_c	A_{sw}
0,45	-320	10,62
1,24	-256	5,31
2,12	-193	0,00
2,91	-144	0,00
3,79	-98	0,00
4,58	-64	0,00
5,46	-35	0,00
6,25	-16	0,00
7,13	-4	0,00
7,92	0	0,00

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>N_c, N_q, N_γ</i>	Fattori di capacità portante
<i>N_c, N_q, N_γ</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]
<i>Q_U</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Q_Y</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	N_c	N_q	N_γ	N'_c	N'_q	N'_γ	qu	Q_U	Q_Y	FS
1	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53226	856943,60	1264,56	677,66
2	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	18910	304443,47	1016,07	299,63
3	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53430	860230,03	1422,96	604,54
4	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	18990	305737,68	1153,35	265,09
5	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53664	863984,08	1660,56	520,30
6	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	19080	307188,87	1359,27	226,00
7	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53430	860230,03	1422,96	604,54
8	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	18990	305737,68	1153,35	265,09
9	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53430	860230,03	1422,96	604,54
10	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	18990	305737,68	1153,35	265,09
11	132,21	132,75	196,93	160,85	145,15	196,93	53430	860230,03	1422,96	604,54
12	64,91	52,75	61,88	78,97	59,21	61,88	18990	305737,68	1153,35	265,09
13	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7704	124036,28	1016,51	122,02
14	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4698	75633,31	837,73	90,28
15	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7704	124036,28	1016,51	122,02
16	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4698	75633,31	837,73	90,28
17	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7704	124036,28	1016,51	122,02
18	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4698	75633,31	837,73	90,28
19	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7704	124036,28	1016,51	122,02
20	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4698	75633,31	837,73	90,28
21	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4887	78687,66	837,73	93,93
22	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4887	78687,66	837,73	93,93
23	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4887	78687,66	837,73	93,93
24	132,21	132,75	196,93	26,63	24,94	13,42	4887	78687,66	837,73	93,93
25	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7947	127949,44	1016,51	125,87
26	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7947	127949,44	1016,51	125,87
27	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7947	127949,44	1016,51	125,87
28	132,21	132,75	196,93	38,62	35,68	24,19	7947	127949,44	1016,51	125,87

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	9000,00	6075000,00
Piedritto sinistro	8000,00	4266666,67
Piedritto destro	8000,00	4266666,67

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N_i	indice nodo iniziale elemento
N_j	indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_j, Y_j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
$Dest$	appartenenza elemento

N	N_i	N_j	X_i	Y_i	X_j	Y_j	Dest
1	1	2	40,00	45,00	48,00	45,00	Fond
2	2	3	48,00	45,00	56,00	45,00	Fond
3	3	4	56,00	45,00	64,00	45,00	Fond
4	4	5	64,00	45,00	72,00	45,00	Fond
5	5	6	72,00	45,00	80,00	45,00	Fond
6	6	7	80,00	45,00	88,33	45,00	Fond
7	7	8	88,33	45,00	96,67	45,00	Fond
8	8	9	96,67	45,00	105,00	45,00	Fond
9	9	10	105,00	45,00	113,33	45,00	Fond
10	10	11	113,33	45,00	121,67	45,00	Fond
11	11	12	121,67	45,00	130,00	45,00	Fond
12	12	13	130,00	45,00	139,93	45,00	Fond
13	13	14	139,93	45,00	149,85	45,00	Fond
14	14	15	149,85	45,00	159,78	45,00	Fond
15	15	16	159,78	45,00	169,71	45,00	Fond
16	16	17	169,71	45,00	179,63	45,00	Fond
17	17	18	179,63	45,00	189,56	45,00	Fond
18	18	19	189,56	45,00	199,49	45,00	Fond
19	19	20	199,49	45,00	209,41	45,00	Fond
20	20	21	209,41	45,00	219,34	45,00	Fond
21	21	22	219,34	45,00	229,26	45,00	Fond
22	22	23	229,26	45,00	239,19	45,00	Fond
23	23	24	239,19	45,00	249,12	45,00	Fond
24	24	25	249,12	45,00	259,04	45,00	Fond
25	25	26	259,04	45,00	268,97	45,00	Fond
26	26	27	268,97	45,00	278,90	45,00	Fond
27	27	28	278,90	45,00	288,82	45,00	Fond
28	28	29	288,82	45,00	298,75	45,00	Fond
29	29	30	298,75	45,00	308,68	45,00	Fond
30	30	31	308,68	45,00	318,60	45,00	Fond
31	31	32	318,60	45,00	328,53	45,00	Fond

32	32	33	328,53	45,00	338,46	45,00	Fond
33	33	34	338,46	45,00	348,38	45,00	Fond
34	34	35	348,38	45,00	358,31	45,00	Fond
35	35	36	358,31	45,00	368,24	45,00	Fond
36	36	37	368,24	45,00	378,16	45,00	Fond
37	37	38	378,16	45,00	388,09	45,00	Fond
38	38	39	388,09	45,00	398,01	45,00	Fond
39	39	40	398,01	45,00	407,94	45,00	Fond
40	40	41	407,94	45,00	417,87	45,00	Fond
41	41	42	417,87	45,00	427,79	45,00	Fond
42	42	43	427,79	45,00	437,72	45,00	Fond
43	43	44	437,72	45,00	447,65	45,00	Fond
44	44	45	447,65	45,00	457,57	45,00	Fond
45	45	46	457,57	45,00	467,50	45,00	Fond
46	46	47	467,50	45,00	477,43	45,00	Fond
47	47	48	477,43	45,00	487,35	45,00	Fond
48	48	49	487,35	45,00	497,28	45,00	Fond
49	49	50	497,28	45,00	507,21	45,00	Fond
50	50	51	507,21	45,00	517,13	45,00	Fond
51	51	52	517,13	45,00	527,06	45,00	Fond
52	52	53	527,06	45,00	536,99	45,00	Fond
53	53	54	536,99	45,00	546,91	45,00	Fond
54	54	55	546,91	45,00	556,84	45,00	Fond
55	55	56	556,84	45,00	566,76	45,00	Fond
56	56	57	566,76	45,00	576,69	45,00	Fond
57	57	58	576,69	45,00	586,62	45,00	Fond
58	58	59	586,62	45,00	596,54	45,00	Fond
59	59	60	596,54	45,00	606,47	45,00	Fond
60	60	61	606,47	45,00	616,40	45,00	Fond
61	61	62	616,40	45,00	626,32	45,00	Fond
62	62	63	626,32	45,00	636,25	45,00	Fond
63	63	64	636,25	45,00	646,18	45,00	Fond
64	64	65	646,18	45,00	656,10	45,00	Fond
65	65	66	656,10	45,00	666,03	45,00	Fond
66	66	67	666,03	45,00	675,96	45,00	Fond
67	67	68	675,96	45,00	685,88	45,00	Fond
68	68	69	685,88	45,00	695,81	45,00	Fond
69	69	70	695,81	45,00	705,74	45,00	Fond
70	70	71	705,74	45,00	715,66	45,00	Fond
71	71	72	715,66	45,00	725,59	45,00	Fond
72	72	73	725,59	45,00	735,51	45,00	Fond
73	73	74	735,51	45,00	745,44	45,00	Fond
74	74	75	745,44	45,00	755,37	45,00	Fond
75	75	76	755,37	45,00	765,29	45,00	Fond
76	76	77	765,29	45,00	775,22	45,00	Fond
77	77	78	775,22	45,00	785,15	45,00	Fond
78	78	79	785,15	45,00	795,07	45,00	Fond
79	79	80	795,07	45,00	805,00	45,00	Fond
80	80	81	805,00	45,00	814,92	45,00	Fond
81	81	82	814,92	45,00	824,85	45,00	Fond
82	82	83	824,85	45,00	834,77	45,00	Fond

83	83	84	834,77	45,00	844,69	45,00	Fond
84	84	85	844,69	45,00	854,62	45,00	Fond
85	85	86	854,62	45,00	864,54	45,00	Fond
86	86	87	864,54	45,00	874,46	45,00	Fond
87	87	88	874,46	45,00	884,38	45,00	Fond
88	88	89	884,38	45,00	894,31	45,00	Fond
89	89	90	894,31	45,00	904,23	45,00	Fond
90	90	91	904,23	45,00	914,15	45,00	Fond
91	91	92	914,15	45,00	924,08	45,00	Fond
92	92	93	924,08	45,00	934,00	45,00	Fond
93	93	94	934,00	45,00	943,92	45,00	Fond
94	94	95	943,92	45,00	953,85	45,00	Fond
95	95	96	953,85	45,00	963,77	45,00	Fond
96	96	97	963,77	45,00	973,69	45,00	Fond
97	97	98	973,69	45,00	983,62	45,00	Fond
98	98	99	983,62	45,00	993,54	45,00	Fond
99	99	100	993,54	45,00	1003,46	45,00	Fond
100	100	101	1003,46	45,00	1013,38	45,00	Fond
101	101	102	1013,38	45,00	1023,31	45,00	Fond
102	102	103	1023,31	45,00	1033,23	45,00	Fond
103	103	104	1033,23	45,00	1043,15	45,00	Fond
104	104	105	1043,15	45,00	1053,08	45,00	Fond
105	105	106	1053,08	45,00	1063,00	45,00	Fond
106	106	107	1063,00	45,00	1072,92	45,00	Fond
107	107	108	1072,92	45,00	1082,85	45,00	Fond
108	108	109	1082,85	45,00	1092,77	45,00	Fond
109	109	110	1092,77	45,00	1102,69	45,00	Fond
110	110	111	1102,69	45,00	1112,62	45,00	Fond
111	111	112	1112,62	45,00	1122,54	45,00	Fond
112	112	113	1122,54	45,00	1132,46	45,00	Fond
113	113	114	1132,46	45,00	1142,38	45,00	Fond
114	114	115	1142,38	45,00	1152,31	45,00	Fond
115	115	116	1152,31	45,00	1162,23	45,00	Fond
116	116	117	1162,23	45,00	1172,15	45,00	Fond
117	117	118	1172,15	45,00	1182,08	45,00	Fond
118	118	119	1182,08	45,00	1192,00	45,00	Fond
119	119	120	1192,00	45,00	1201,92	45,00	Fond
120	120	121	1201,92	45,00	1211,85	45,00	Fond
121	121	122	1211,85	45,00	1221,77	45,00	Fond
122	122	123	1221,77	45,00	1231,69	45,00	Fond
123	123	124	1231,69	45,00	1241,62	45,00	Fond
124	124	125	1241,62	45,00	1251,54	45,00	Fond
125	125	126	1251,54	45,00	1261,46	45,00	Fond
126	126	127	1261,46	45,00	1271,38	45,00	Fond
127	127	128	1271,38	45,00	1281,31	45,00	Fond
128	128	129	1281,31	45,00	1291,23	45,00	Fond
129	129	130	1291,23	45,00	1301,15	45,00	Fond
130	130	131	1301,15	45,00	1311,08	45,00	Fond
131	131	132	1311,08	45,00	1321,00	45,00	Fond
132	132	133	1321,00	45,00	1330,92	45,00	Fond
133	133	134	1330,92	45,00	1340,85	45,00	Fond

134	134	135	1340,85	45,00	1350,77	45,00	Fond
135	135	136	1350,77	45,00	1360,69	45,00	Fond
136	136	137	1360,69	45,00	1370,62	45,00	Fond
137	137	138	1370,62	45,00	1380,54	45,00	Fond
138	138	139	1380,54	45,00	1390,46	45,00	Fond
139	139	140	1390,46	45,00	1400,38	45,00	Fond
140	140	141	1400,38	45,00	1410,31	45,00	Fond
141	141	142	1410,31	45,00	1420,23	45,00	Fond
142	142	143	1420,23	45,00	1430,15	45,00	Fond
143	143	144	1430,15	45,00	1440,08	45,00	Fond
144	144	145	1440,08	45,00	1450,00	45,00	Fond
145	145	146	1450,00	45,00	1458,89	45,00	Fond
146	146	147	1458,89	45,00	1467,78	45,00	Fond
147	147	148	1467,78	45,00	1476,67	45,00	Fond
148	148	149	1476,67	45,00	1485,56	45,00	Fond
149	149	150	1485,56	45,00	1494,44	45,00	Fond
150	150	151	1494,44	45,00	1503,33	45,00	Fond
151	151	152	1503,33	45,00	1512,22	45,00	Fond
152	152	153	1512,22	45,00	1521,11	45,00	Fond
153	153	154	1521,11	45,00	1530,00	45,00	Fond
154	154	155	1530,00	45,00	1536,67	45,00	Fond
155	155	156	1536,67	45,00	1543,33	45,00	Fond
156	156	157	1543,33	45,00	1550,00	45,00	Fond
157	157	158	1550,00	45,00	1556,67	45,00	Fond
158	158	159	1556,67	45,00	1563,33	45,00	Fond
159	159	160	1563,33	45,00	1570,00	45,00	Fond
160	1	323	40,00	45,00	40,00	54,83	PiedL
161	323	324	40,00	54,83	40,00	64,66	PiedL
162	324	325	40,00	64,66	40,00	74,49	PiedL
163	325	326	40,00	74,49	40,00	84,32	PiedL
164	326	327	40,00	84,32	40,00	94,14	PiedL
165	327	328	40,00	94,14	40,00	103,97	PiedL
166	328	329	40,00	103,97	40,00	113,80	PiedL
167	329	330	40,00	113,80	40,00	123,63	PiedL
168	330	331	40,00	123,63	40,00	133,46	PiedL
169	331	332	40,00	133,46	40,00	143,29	PiedL
170	332	333	40,00	143,29	40,00	153,12	PiedL
171	333	334	40,00	153,12	40,00	162,95	PiedL
172	334	335	40,00	162,95	40,00	172,78	PiedL
173	335	336	40,00	172,78	40,00	182,61	PiedL
174	336	337	40,00	182,61	40,00	192,43	PiedL
175	337	338	40,00	192,43	40,00	202,26	PiedL
176	338	339	40,00	202,26	40,00	212,09	PiedL
177	339	340	40,00	212,09	40,00	221,92	PiedL
178	340	341	40,00	221,92	40,00	231,75	PiedL
179	341	342	40,00	231,75	40,00	241,58	PiedL
180	342	343	40,00	241,58	40,00	251,41	PiedL
181	343	344	40,00	251,41	40,00	261,24	PiedL
182	344	345	40,00	261,24	40,00	271,07	PiedL
183	345	346	40,00	271,07	40,00	280,89	PiedL
184	346	347	40,00	280,89	40,00	290,72	PiedL

185	347	348	40,00	290,72	40,00	300,55	PiedL
186	348	349	40,00	300,55	40,00	310,38	PiedL
187	349	350	40,00	310,38	40,00	320,21	PiedL
188	350	351	40,00	320,21	40,00	330,04	PiedL
189	351	352	40,00	330,04	40,00	339,87	PiedL
190	352	353	40,00	339,87	40,00	349,70	PiedL
191	353	354	40,00	349,70	40,00	359,53	PiedL
192	354	355	40,00	359,53	40,00	369,36	PiedL
193	355	356	40,00	369,36	40,00	379,18	PiedL
194	356	357	40,00	379,18	40,00	389,01	PiedL
195	357	358	40,00	389,01	40,00	398,84	PiedL
196	358	359	40,00	398,84	40,00	408,67	PiedL
197	359	360	40,00	408,67	40,00	418,50	PiedL
198	360	361	40,00	418,50	40,00	428,33	PiedL
199	361	362	40,00	428,33	40,00	438,16	PiedL
200	362	363	40,00	438,16	40,00	447,99	PiedL
201	363	364	40,00	447,99	40,00	457,82	PiedL
202	364	365	40,00	457,82	40,00	467,64	PiedL
203	365	366	40,00	467,64	40,00	477,47	PiedL
204	366	367	40,00	477,47	40,00	487,30	PiedL
205	367	368	40,00	487,30	40,00	497,13	PiedL
206	368	369	40,00	497,13	40,00	506,96	PiedL
207	369	370	40,00	506,96	40,00	516,79	PiedL
208	370	371	40,00	516,79	40,00	526,62	PiedL
209	371	372	40,00	526,62	40,00	536,45	PiedL
210	372	373	40,00	536,45	40,00	546,28	PiedL
211	373	374	40,00	546,28	40,00	556,11	PiedL
212	374	375	40,00	556,11	40,00	565,93	PiedL
213	375	376	40,00	565,93	40,00	575,76	PiedL
214	376	377	40,00	575,76	40,00	585,59	PiedL
215	377	378	40,00	585,59	40,00	595,42	PiedL
216	378	379	40,00	595,42	40,00	605,25	PiedL
217	379	380	40,00	605,25	40,00	615,08	PiedL
218	380	381	40,00	615,08	40,00	624,91	PiedL
219	381	382	40,00	624,91	40,00	634,74	PiedL
220	382	383	40,00	634,74	40,00	644,57	PiedL
221	383	384	40,00	644,57	40,00	654,39	PiedL
222	384	385	40,00	654,39	40,00	664,22	PiedL
223	385	386	40,00	664,22	40,00	674,05	PiedL
224	386	387	40,00	674,05	40,00	683,88	PiedL
225	387	388	40,00	683,88	40,00	693,71	PiedL
226	388	389	40,00	693,71	40,00	703,54	PiedL
227	389	390	40,00	703,54	40,00	713,37	PiedL
228	390	391	40,00	713,37	40,00	723,20	PiedL
229	391	392	40,00	723,20	40,00	733,03	PiedL
230	392	393	40,00	733,03	40,00	742,86	PiedL
231	393	394	40,00	742,86	40,00	752,68	PiedL
232	394	395	40,00	752,68	40,00	762,51	PiedL
233	395	396	40,00	762,51	40,00	772,34	PiedL
234	396	397	40,00	772,34	40,00	782,17	PiedL
235	397	398	40,00	782,17	40,00	792,00	PiedL

236	160	475	1570,00	45,00	1570,00	54,83	PiedR
237	475	476	1570,00	54,83	1570,00	64,66	PiedR
238	476	477	1570,00	64,66	1570,00	74,49	PiedR
239	477	478	1570,00	74,49	1570,00	84,32	PiedR
240	478	479	1570,00	84,32	1570,00	94,14	PiedR
241	479	480	1570,00	94,14	1570,00	103,97	PiedR
242	480	481	1570,00	103,97	1570,00	113,80	PiedR
243	481	482	1570,00	113,80	1570,00	123,63	PiedR
244	482	483	1570,00	123,63	1570,00	133,46	PiedR
245	483	484	1570,00	133,46	1570,00	143,29	PiedR
246	484	485	1570,00	143,29	1570,00	153,12	PiedR
247	485	486	1570,00	153,12	1570,00	162,95	PiedR
248	486	487	1570,00	162,95	1570,00	172,78	PiedR
249	487	488	1570,00	172,78	1570,00	182,61	PiedR
250	488	489	1570,00	182,61	1570,00	192,43	PiedR
251	489	490	1570,00	192,43	1570,00	202,26	PiedR
252	490	491	1570,00	202,26	1570,00	212,09	PiedR
253	491	492	1570,00	212,09	1570,00	221,92	PiedR
254	492	493	1570,00	221,92	1570,00	231,75	PiedR
255	493	494	1570,00	231,75	1570,00	241,58	PiedR
256	494	495	1570,00	241,58	1570,00	251,41	PiedR
257	495	496	1570,00	251,41	1570,00	261,24	PiedR
258	496	497	1570,00	261,24	1570,00	271,07	PiedR
259	497	498	1570,00	271,07	1570,00	280,89	PiedR
260	498	499	1570,00	280,89	1570,00	290,72	PiedR
261	499	500	1570,00	290,72	1570,00	300,55	PiedR
262	500	501	1570,00	300,55	1570,00	310,38	PiedR
263	501	502	1570,00	310,38	1570,00	320,21	PiedR
264	502	503	1570,00	320,21	1570,00	330,04	PiedR
265	503	504	1570,00	330,04	1570,00	339,87	PiedR
266	504	505	1570,00	339,87	1570,00	349,70	PiedR
267	505	506	1570,00	349,70	1570,00	359,53	PiedR
268	506	507	1570,00	359,53	1570,00	369,36	PiedR
269	507	508	1570,00	369,36	1570,00	379,18	PiedR
270	508	509	1570,00	379,18	1570,00	389,01	PiedR
271	509	510	1570,00	389,01	1570,00	398,84	PiedR
272	510	511	1570,00	398,84	1570,00	408,67	PiedR
273	511	512	1570,00	408,67	1570,00	418,50	PiedR
274	512	513	1570,00	418,50	1570,00	428,33	PiedR
275	513	514	1570,00	428,33	1570,00	438,16	PiedR
276	514	515	1570,00	438,16	1570,00	447,99	PiedR
277	515	516	1570,00	447,99	1570,00	457,82	PiedR
278	516	517	1570,00	457,82	1570,00	467,64	PiedR
279	517	518	1570,00	467,64	1570,00	477,47	PiedR
280	518	519	1570,00	477,47	1570,00	487,30	PiedR
281	519	520	1570,00	487,30	1570,00	497,13	PiedR
282	520	521	1570,00	497,13	1570,00	506,96	PiedR
283	521	522	1570,00	506,96	1570,00	516,79	PiedR
284	522	523	1570,00	516,79	1570,00	526,62	PiedR
285	523	524	1570,00	526,62	1570,00	536,45	PiedR
286	524	525	1570,00	536,45	1570,00	546,28	PiedR

287	525	526	1570,00	546,28	1570,00	556,11	PiedR
288	526	527	1570,00	556,11	1570,00	565,93	PiedR
289	527	528	1570,00	565,93	1570,00	575,76	PiedR
290	528	529	1570,00	575,76	1570,00	585,59	PiedR
291	529	530	1570,00	585,59	1570,00	595,42	PiedR
292	530	531	1570,00	595,42	1570,00	605,25	PiedR
293	531	532	1570,00	605,25	1570,00	615,08	PiedR
294	532	533	1570,00	615,08	1570,00	624,91	PiedR
295	533	534	1570,00	624,91	1570,00	634,74	PiedR
296	534	535	1570,00	634,74	1570,00	644,57	PiedR
297	535	536	1570,00	644,57	1570,00	654,39	PiedR
298	536	537	1570,00	654,39	1570,00	664,22	PiedR
299	537	538	1570,00	664,22	1570,00	674,05	PiedR
300	538	539	1570,00	674,05	1570,00	683,88	PiedR
301	539	540	1570,00	683,88	1570,00	693,71	PiedR
302	540	541	1570,00	693,71	1570,00	703,54	PiedR
303	541	542	1570,00	703,54	1570,00	713,37	PiedR
304	542	543	1570,00	713,37	1570,00	723,20	PiedR
305	543	544	1570,00	723,20	1570,00	733,03	PiedR
306	544	545	1570,00	733,03	1570,00	742,86	PiedR
307	545	546	1570,00	742,86	1570,00	752,68	PiedR
308	546	547	1570,00	752,68	1570,00	762,51	PiedR
309	547	548	1570,00	762,51	1570,00	772,34	PiedR
310	548	549	1570,00	772,34	1570,00	782,17	PiedR
311	549	550	1570,00	782,17	1570,00	792,00	PiedR
312	1	161	40,00	45,00	40,00	-55,00	MollaF
313	2	162	48,00	45,00	48,00	-55,00	MollaF
314	3	163	56,00	45,00	56,00	-55,00	MollaF
315	4	164	64,00	45,00	64,00	-55,00	MollaF
316	5	165	72,00	45,00	72,00	-55,00	MollaF
317	6	166	80,00	45,00	80,00	-55,00	MollaF
318	7	167	88,33	45,00	88,33	-55,00	MollaF
319	8	168	96,67	45,00	96,67	-55,00	MollaF
320	9	169	105,00	45,00	105,00	-55,00	MollaF
321	10	170	113,33	45,00	113,33	-55,00	MollaF
322	11	171	121,67	45,00	121,67	-55,00	MollaF
323	12	172	130,00	45,00	130,00	-55,00	MollaF
324	13	173	139,93	45,00	139,93	-55,00	MollaF
325	14	174	149,85	45,00	149,85	-55,00	MollaF
326	15	175	159,78	45,00	159,78	-55,00	MollaF
327	16	176	169,71	45,00	169,71	-55,00	MollaF
328	17	177	179,63	45,00	179,63	-55,00	MollaF
329	18	178	189,56	45,00	189,56	-55,00	MollaF
330	19	179	199,49	45,00	199,49	-55,00	MollaF
331	20	180	209,41	45,00	209,41	-55,00	MollaF
332	21	181	219,34	45,00	219,34	-55,00	MollaF
333	22	182	229,26	45,00	229,26	-55,00	MollaF
334	23	183	239,19	45,00	239,19	-55,00	MollaF
335	24	184	249,12	45,00	249,12	-55,00	MollaF
336	25	185	259,04	45,00	259,04	-55,00	MollaF
337	26	186	268,97	45,00	268,97	-55,00	MollaF

338	27	187	278,90	45,00	278,90	-55,00	MollaF
339	28	188	288,82	45,00	288,82	-55,00	MollaF
340	29	189	298,75	45,00	298,75	-55,00	MollaF
341	30	190	308,68	45,00	308,68	-55,00	MollaF
342	31	191	318,60	45,00	318,60	-55,00	MollaF
343	32	192	328,53	45,00	328,53	-55,00	MollaF
344	33	193	338,46	45,00	338,46	-55,00	MollaF
345	34	194	348,38	45,00	348,38	-55,00	MollaF
346	35	195	358,31	45,00	358,31	-55,00	MollaF
347	36	196	368,24	45,00	368,24	-55,00	MollaF
348	37	197	378,16	45,00	378,16	-55,00	MollaF
349	38	198	388,09	45,00	388,09	-55,00	MollaF
350	39	199	398,01	45,00	398,01	-55,00	MollaF
351	40	200	407,94	45,00	407,94	-55,00	MollaF
352	41	201	417,87	45,00	417,87	-55,00	MollaF
353	42	202	427,79	45,00	427,79	-55,00	MollaF
354	43	203	437,72	45,00	437,72	-55,00	MollaF
355	44	204	447,65	45,00	447,65	-55,00	MollaF
356	45	205	457,57	45,00	457,57	-55,00	MollaF
357	46	206	467,50	45,00	467,50	-55,00	MollaF
358	47	207	477,43	45,00	477,43	-55,00	MollaF
359	48	208	487,35	45,00	487,35	-55,00	MollaF
360	49	209	497,28	45,00	497,28	-55,00	MollaF
361	50	210	507,21	45,00	507,21	-55,00	MollaF
362	51	211	517,13	45,00	517,13	-55,00	MollaF
363	52	212	527,06	45,00	527,06	-55,00	MollaF
364	53	213	536,99	45,00	536,99	-55,00	MollaF
365	54	214	546,91	45,00	546,91	-55,00	MollaF
366	55	215	556,84	45,00	556,84	-55,00	MollaF
367	56	216	566,76	45,00	566,76	-55,00	MollaF
368	57	217	576,69	45,00	576,69	-55,00	MollaF
369	58	218	586,62	45,00	586,62	-55,00	MollaF
370	59	219	596,54	45,00	596,54	-55,00	MollaF
371	60	220	606,47	45,00	606,47	-55,00	MollaF
372	61	221	616,40	45,00	616,40	-55,00	MollaF
373	62	222	626,32	45,00	626,32	-55,00	MollaF
374	63	223	636,25	45,00	636,25	-55,00	MollaF
375	64	224	646,18	45,00	646,18	-55,00	MollaF
376	65	225	656,10	45,00	656,10	-55,00	MollaF
377	66	226	666,03	45,00	666,03	-55,00	MollaF
378	67	227	675,96	45,00	675,96	-55,00	MollaF
379	68	228	685,88	45,00	685,88	-55,00	MollaF
380	69	229	695,81	45,00	695,81	-55,00	MollaF
381	70	230	705,74	45,00	705,74	-55,00	MollaF
382	71	231	715,66	45,00	715,66	-55,00	MollaF
383	72	232	725,59	45,00	725,59	-55,00	MollaF
384	73	233	735,51	45,00	735,51	-55,00	MollaF
385	74	234	745,44	45,00	745,44	-55,00	MollaF
386	75	235	755,37	45,00	755,37	-55,00	MollaF
387	76	236	765,29	45,00	765,29	-55,00	MollaF
388	77	237	775,22	45,00	775,22	-55,00	MollaF

389	78	238	785,15	45,00	785,15	-55,00	MollaF
390	79	239	795,07	45,00	795,07	-55,00	MollaF
391	80	240	805,00	45,00	805,00	-55,00	MollaF
392	81	241	814,92	45,00	814,92	-55,00	MollaF
393	82	242	824,85	45,00	824,85	-55,00	MollaF
394	83	243	834,77	45,00	834,77	-55,00	MollaF
395	84	244	844,69	45,00	844,69	-55,00	MollaF
396	85	245	854,62	45,00	854,62	-55,00	MollaF
397	86	246	864,54	45,00	864,54	-55,00	MollaF
398	87	247	874,46	45,00	874,46	-55,00	MollaF
399	88	248	884,38	45,00	884,38	-55,00	MollaF
400	89	249	894,31	45,00	894,31	-55,00	MollaF
401	90	250	904,23	45,00	904,23	-55,00	MollaF
402	91	251	914,15	45,00	914,15	-55,00	MollaF
403	92	252	924,08	45,00	924,08	-55,00	MollaF
404	93	253	934,00	45,00	934,00	-55,00	MollaF
405	94	254	943,92	45,00	943,92	-55,00	MollaF
406	95	255	953,85	45,00	953,85	-55,00	MollaF
407	96	256	963,77	45,00	963,77	-55,00	MollaF
408	97	257	973,69	45,00	973,69	-55,00	MollaF
409	98	258	983,62	45,00	983,62	-55,00	MollaF
410	99	259	993,54	45,00	993,54	-55,00	MollaF
411	100	260	1003,46	45,00	1003,46	-55,00	MollaF
412	101	261	1013,38	45,00	1013,38	-55,00	MollaF
413	102	262	1023,31	45,00	1023,31	-55,00	MollaF
414	103	263	1033,23	45,00	1033,23	-55,00	MollaF
415	104	264	1043,15	45,00	1043,15	-55,00	MollaF
416	105	265	1053,08	45,00	1053,08	-55,00	MollaF
417	106	266	1063,00	45,00	1063,00	-55,00	MollaF
418	107	267	1072,92	45,00	1072,92	-55,00	MollaF
419	108	268	1082,85	45,00	1082,85	-55,00	MollaF
420	109	269	1092,77	45,00	1092,77	-55,00	MollaF
421	110	270	1102,69	45,00	1102,69	-55,00	MollaF
422	111	271	1112,62	45,00	1112,62	-55,00	MollaF
423	112	272	1122,54	45,00	1122,54	-55,00	MollaF
424	113	273	1132,46	45,00	1132,46	-55,00	MollaF
425	114	274	1142,38	45,00	1142,38	-55,00	MollaF
426	115	275	1152,31	45,00	1152,31	-55,00	MollaF
427	116	276	1162,23	45,00	1162,23	-55,00	MollaF
428	117	277	1172,15	45,00	1172,15	-55,00	MollaF
429	118	278	1182,08	45,00	1182,08	-55,00	MollaF
430	119	279	1192,00	45,00	1192,00	-55,00	MollaF
431	120	280	1201,92	45,00	1201,92	-55,00	MollaF
432	121	281	1211,85	45,00	1211,85	-55,00	MollaF
433	122	282	1221,77	45,00	1221,77	-55,00	MollaF
434	123	283	1231,69	45,00	1231,69	-55,00	MollaF
435	124	284	1241,62	45,00	1241,62	-55,00	MollaF
436	125	285	1251,54	45,00	1251,54	-55,00	MollaF
437	126	286	1261,46	45,00	1261,46	-55,00	MollaF
438	127	287	1271,38	45,00	1271,38	-55,00	MollaF
439	128	288	1281,31	45,00	1281,31	-55,00	MollaF

440	129	289	1291,23	45,00	1291,23	-55,00	MollaF
441	130	290	1301,15	45,00	1301,15	-55,00	MollaF
442	131	291	1311,08	45,00	1311,08	-55,00	MollaF
443	132	292	1321,00	45,00	1321,00	-55,00	MollaF
444	133	293	1330,92	45,00	1330,92	-55,00	MollaF
445	134	294	1340,85	45,00	1340,85	-55,00	MollaF
446	135	295	1350,77	45,00	1350,77	-55,00	MollaF
447	136	296	1360,69	45,00	1360,69	-55,00	MollaF
448	137	297	1370,62	45,00	1370,62	-55,00	MollaF
449	138	298	1380,54	45,00	1380,54	-55,00	MollaF
450	139	299	1390,46	45,00	1390,46	-55,00	MollaF
451	140	300	1400,38	45,00	1400,38	-55,00	MollaF
452	141	301	1410,31	45,00	1410,31	-55,00	MollaF
453	142	302	1420,23	45,00	1420,23	-55,00	MollaF
454	143	303	1430,15	45,00	1430,15	-55,00	MollaF
455	144	304	1440,08	45,00	1440,08	-55,00	MollaF
456	145	305	1450,00	45,00	1450,00	-55,00	MollaF
457	146	306	1458,89	45,00	1458,89	-55,00	MollaF
458	147	307	1467,78	45,00	1467,78	-55,00	MollaF
459	148	308	1476,67	45,00	1476,67	-55,00	MollaF
460	149	309	1485,56	45,00	1485,56	-55,00	MollaF
461	150	310	1494,44	45,00	1494,44	-55,00	MollaF
462	151	311	1503,33	45,00	1503,33	-55,00	MollaF
463	152	312	1512,22	45,00	1512,22	-55,00	MollaF
464	153	313	1521,11	45,00	1521,11	-55,00	MollaF
465	154	314	1530,00	45,00	1530,00	-55,00	MollaF
466	155	315	1536,67	45,00	1536,67	-55,00	MollaF
467	156	316	1543,33	45,00	1543,33	-55,00	MollaF
468	157	317	1550,00	45,00	1550,00	-55,00	MollaF
469	158	318	1556,67	45,00	1556,67	-55,00	MollaF
470	159	319	1563,33	45,00	1563,33	-55,00	MollaF
471	160	320	1570,00	45,00	1570,00	-55,00	MollaF
472	1	321	40,00	45,00	-60,00	45,00	MollaPL
473	323	399	40,00	54,83	-60,00	54,83	MollaPL
474	324	400	40,00	64,66	-60,00	64,66	MollaPL
475	325	401	40,00	74,49	-60,00	74,49	MollaPL
476	326	402	40,00	84,32	-60,00	84,32	MollaPL
477	327	403	40,00	94,14	-60,00	94,14	MollaPL
478	328	404	40,00	103,97	-60,00	103,97	MollaPL
479	329	405	40,00	113,80	-60,00	113,80	MollaPL
480	330	406	40,00	123,63	-60,00	123,63	MollaPL
481	331	407	40,00	133,46	-60,00	133,46	MollaPL
482	332	408	40,00	143,29	-60,00	143,29	MollaPL
483	333	409	40,00	153,12	-60,00	153,12	MollaPL
484	334	410	40,00	162,95	-60,00	162,95	MollaPL
485	335	411	40,00	172,78	-60,00	172,78	MollaPL
486	336	412	40,00	182,61	-60,00	182,61	MollaPL
487	337	413	40,00	192,43	-60,00	192,43	MollaPL
488	338	414	40,00	202,26	-60,00	202,26	MollaPL
489	339	415	40,00	212,09	-60,00	212,09	MollaPL
490	340	416	40,00	221,92	-60,00	221,92	MollaPL

491	341	417	40,00	231,75	-60,00	231,75	MollaPL
492	342	418	40,00	241,58	-60,00	241,58	MollaPL
493	343	419	40,00	251,41	-60,00	251,41	MollaPL
494	344	420	40,00	261,24	-60,00	261,24	MollaPL
495	345	421	40,00	271,07	-60,00	271,07	MollaPL
496	346	422	40,00	280,89	-60,00	280,89	MollaPL
497	347	423	40,00	290,72	-60,00	290,72	MollaPL
498	348	424	40,00	300,55	-60,00	300,55	MollaPL
499	349	425	40,00	310,38	-60,00	310,38	MollaPL
500	350	426	40,00	320,21	-60,00	320,21	MollaPL
501	351	427	40,00	330,04	-60,00	330,04	MollaPL
502	352	428	40,00	339,87	-60,00	339,87	MollaPL
503	353	429	40,00	349,70	-60,00	349,70	MollaPL
504	354	430	40,00	359,53	-60,00	359,53	MollaPL
505	355	431	40,00	369,36	-60,00	369,36	MollaPL
506	356	432	40,00	379,18	-60,00	379,18	MollaPL
507	357	433	40,00	389,01	-60,00	389,01	MollaPL
508	358	434	40,00	398,84	-60,00	398,84	MollaPL
509	359	435	40,00	408,67	-60,00	408,67	MollaPL
510	360	436	40,00	418,50	-60,00	418,50	MollaPL
511	361	437	40,00	428,33	-60,00	428,33	MollaPL
512	362	438	40,00	438,16	-60,00	438,16	MollaPL
513	363	439	40,00	447,99	-60,00	447,99	MollaPL
514	364	440	40,00	457,82	-60,00	457,82	MollaPL
515	365	441	40,00	467,64	-60,00	467,64	MollaPL
516	366	442	40,00	477,47	-60,00	477,47	MollaPL
517	367	443	40,00	487,30	-60,00	487,30	MollaPL
518	368	444	40,00	497,13	-60,00	497,13	MollaPL
519	369	445	40,00	506,96	-60,00	506,96	MollaPL
520	370	446	40,00	516,79	-60,00	516,79	MollaPL
521	371	447	40,00	526,62	-60,00	526,62	MollaPL
522	372	448	40,00	536,45	-60,00	536,45	MollaPL
523	373	449	40,00	546,28	-60,00	546,28	MollaPL
524	374	450	40,00	556,11	-60,00	556,11	MollaPL
525	375	451	40,00	565,93	-60,00	565,93	MollaPL
526	376	452	40,00	575,76	-60,00	575,76	MollaPL
527	377	453	40,00	585,59	-60,00	585,59	MollaPL
528	378	454	40,00	595,42	-60,00	595,42	MollaPL
529	379	455	40,00	605,25	-60,00	605,25	MollaPL
530	380	456	40,00	615,08	-60,00	615,08	MollaPL
531	381	457	40,00	624,91	-60,00	624,91	MollaPL
532	382	458	40,00	634,74	-60,00	634,74	MollaPL
533	383	459	40,00	644,57	-60,00	644,57	MollaPL
534	384	460	40,00	654,39	-60,00	654,39	MollaPL
535	385	461	40,00	664,22	-60,00	664,22	MollaPL
536	386	462	40,00	674,05	-60,00	674,05	MollaPL
537	387	463	40,00	683,88	-60,00	683,88	MollaPL
538	388	464	40,00	693,71	-60,00	693,71	MollaPL
539	389	465	40,00	703,54	-60,00	703,54	MollaPL
540	390	466	40,00	713,37	-60,00	713,37	MollaPL
541	391	467	40,00	723,20	-60,00	723,20	MollaPL

542	392	468	40,00	733,03	-60,00	733,03	MollaPL
543	393	469	40,00	742,86	-60,00	742,86	MollaPL
544	394	470	40,00	752,68	-60,00	752,68	MollaPL
545	395	471	40,00	762,51	-60,00	762,51	MollaPL
546	396	472	40,00	772,34	-60,00	772,34	MollaPL
547	397	473	40,00	782,17	-60,00	782,17	MollaPL
548	398	474	40,00	792,00	-60,00	792,00	MollaPL
549	160	322	1570,00	45,00	1670,00	45,00	MollaPR
550	475	551	1570,00	54,83	1670,00	54,83	MollaPR
551	476	552	1570,00	64,66	1670,00	64,66	MollaPR
552	477	553	1570,00	74,49	1670,00	74,49	MollaPR
553	478	554	1570,00	84,32	1670,00	84,32	MollaPR
554	479	555	1570,00	94,14	1670,00	94,14	MollaPR
555	480	556	1570,00	103,97	1670,00	103,97	MollaPR
556	481	557	1570,00	113,80	1670,00	113,80	MollaPR
557	482	558	1570,00	123,63	1670,00	123,63	MollaPR
558	483	559	1570,00	133,46	1670,00	133,46	MollaPR
559	484	560	1570,00	143,29	1670,00	143,29	MollaPR
560	485	561	1570,00	153,12	1670,00	153,12	MollaPR
561	486	562	1570,00	162,95	1670,00	162,95	MollaPR
562	487	563	1570,00	172,78	1670,00	172,78	MollaPR
563	488	564	1570,00	182,61	1670,00	182,61	MollaPR
564	489	565	1570,00	192,43	1670,00	192,43	MollaPR
565	490	566	1570,00	202,26	1670,00	202,26	MollaPR
566	491	567	1570,00	212,09	1670,00	212,09	MollaPR
567	492	568	1570,00	221,92	1670,00	221,92	MollaPR
568	493	569	1570,00	231,75	1670,00	231,75	MollaPR
569	494	570	1570,00	241,58	1670,00	241,58	MollaPR
570	495	571	1570,00	251,41	1670,00	251,41	MollaPR
571	496	572	1570,00	261,24	1670,00	261,24	MollaPR
572	497	573	1570,00	271,07	1670,00	271,07	MollaPR
573	498	574	1570,00	280,89	1670,00	280,89	MollaPR
574	499	575	1570,00	290,72	1670,00	290,72	MollaPR
575	500	576	1570,00	300,55	1670,00	300,55	MollaPR
576	501	577	1570,00	310,38	1670,00	310,38	MollaPR
577	502	578	1570,00	320,21	1670,00	320,21	MollaPR
578	503	579	1570,00	330,04	1670,00	330,04	MollaPR
579	504	580	1570,00	339,87	1670,00	339,87	MollaPR
580	505	581	1570,00	349,70	1670,00	349,70	MollaPR
581	506	582	1570,00	359,53	1670,00	359,53	MollaPR
582	507	583	1570,00	369,36	1670,00	369,36	MollaPR
583	508	584	1570,00	379,18	1670,00	379,18	MollaPR
584	509	585	1570,00	389,01	1670,00	389,01	MollaPR
585	510	586	1570,00	398,84	1670,00	398,84	MollaPR
586	511	587	1570,00	408,67	1670,00	408,67	MollaPR
587	512	588	1570,00	418,50	1670,00	418,50	MollaPR
588	513	589	1570,00	428,33	1670,00	428,33	MollaPR
589	514	590	1570,00	438,16	1670,00	438,16	MollaPR
590	515	591	1570,00	447,99	1670,00	447,99	MollaPR
591	516	592	1570,00	457,82	1670,00	457,82	MollaPR
592	517	593	1570,00	467,64	1670,00	467,64	MollaPR

593	518	594	1570,00	477,47	1670,00	477,47	MollaPR
594	519	595	1570,00	487,30	1670,00	487,30	MollaPR
595	520	596	1570,00	497,13	1670,00	497,13	MollaPR
596	521	597	1570,00	506,96	1670,00	506,96	MollaPR
597	522	598	1570,00	516,79	1670,00	516,79	MollaPR
598	523	599	1570,00	526,62	1670,00	526,62	MollaPR
599	524	600	1570,00	536,45	1670,00	536,45	MollaPR
600	525	601	1570,00	546,28	1670,00	546,28	MollaPR
601	526	602	1570,00	556,11	1670,00	556,11	MollaPR
602	527	603	1570,00	565,93	1670,00	565,93	MollaPR
603	528	604	1570,00	575,76	1670,00	575,76	MollaPR
604	529	605	1570,00	585,59	1670,00	585,59	MollaPR
605	530	606	1570,00	595,42	1670,00	595,42	MollaPR
606	531	607	1570,00	605,25	1670,00	605,25	MollaPR
607	532	608	1570,00	615,08	1670,00	615,08	MollaPR
608	533	609	1570,00	624,91	1670,00	624,91	MollaPR
609	534	610	1570,00	634,74	1670,00	634,74	MollaPR
610	535	611	1570,00	644,57	1670,00	644,57	MollaPR
611	536	612	1570,00	654,39	1670,00	654,39	MollaPR
612	537	613	1570,00	664,22	1670,00	664,22	MollaPR
613	538	614	1570,00	674,05	1670,00	674,05	MollaPR
614	539	615	1570,00	683,88	1670,00	683,88	MollaPR
615	540	616	1570,00	693,71	1670,00	693,71	MollaPR
616	541	617	1570,00	703,54	1670,00	703,54	MollaPR
617	542	618	1570,00	713,37	1670,00	713,37	MollaPR
618	543	619	1570,00	723,20	1670,00	723,20	MollaPR
619	544	620	1570,00	733,03	1670,00	733,03	MollaPR
620	545	621	1570,00	742,86	1670,00	742,86	MollaPR
621	546	622	1570,00	752,68	1670,00	752,68	MollaPR
622	547	623	1570,00	762,51	1670,00	762,51	MollaPR
623	548	624	1570,00	772,34	1670,00	772,34	MollaPR
624	549	625	1570,00	782,17	1670,00	782,17	MollaPR
625	550	626	1570,00	792,00	1670,00	792,00	MollaPR