

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 scatolare

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 1 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: IN1A20D26CLSL0300001A

n. Elab.:

INDICE

1	PREMESSA	5
1	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO E NORMATIVA.....	6
2	DESCRIZIONE DELL'OPERA	8
2.1	GEOMETRIA SCATOLARE	10
3	CRITERI PROGETTUALI	11
3.1	VITA NOMINALE E CLASSE D'USO	11
3.2	ANALISI SISMICA	11
4	MATERIALI	12
4.1	ACCIAIO	12
	<i>4.1.1 Acciaio per armatura strutture c.a.</i>	<i>12</i>
4.2	CALCESTRUZZO.....	12
	<i>4.2.1 Magrone di riempimento e livellamento.....</i>	<i>12</i>
	<i>4.2.2 Calcestruzzo sottovia a struttura scatolare</i>	<i>12</i>
5	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	12
5.1	RILEVATO FERROVIARIO.....	13
5.2	TERRENO DI FONDAZIONE.....	13
5.3	TERRENO DI RINFIANCO (RILEVATO FERROVIARIO)	14
5.4	TERRENO DI RICOPRIMENTO	14
6	DIMENSIONAMENTO SCATOLARE	15
6.1	MODELLAZIONE STRUTTURALE	15
6.2	EFFETTI DINAMICI.....	15
	<i>6.2.1 Requisiti per l'analisi statica o dinamica.....</i>	<i>16</i>
	<i>6.2.2 Coefficiente di amplificazione dinamica</i>	<i>17</i>
6.3	PARTICOLARI PRESCRIZIONI PER LE VERIFICHE.....	18

6.3.1	<i>Combinazione dei treni di carico e delle azioni da essi derivate per più binari</i>	18
6.3.2	<i>Simultaneità delle azioni da traffico – Gruppi di carico</i>	19
7	ANALISI DEI CARICHI	20
7.1.1	<i>Calcolo del carico sulla calotta</i>	20
7.1.2	<i>Spinta sui piedritti</i>	20
7.1.3	<i>Spinta in presenza di sisma – Metodo di Wood</i>	21
7.1.4	<i>Spinta dell'acqua</i>	21
7.1.5	<i>Peso proprio degli elementi strutturali</i>	21
7.1.6	<i>Carichi permanenti portati</i>	21
7.1.7	<i>Azioni variabili verticali</i>	22
7.1.8	<i>Azioni variabili orizzontali</i>	23
7.1.9	<i>Azioni variabili ambientali</i>	25
7.1.10	<i>Azioni sismiche</i>	25
7.1.11	<i>Azioni indirette</i>	26
7.1.12	<i>Effetti dinamici</i>	27
1.1.1	<i>Avviamento e frenatura</i>	27
7.1.13	<i>Azioni termiche</i>	28
7.1.14	<i>Serpeggio</i>	28
7.1.15	<i>Forza Centrifuga</i>	28
1.2.	VERIFICHE DI DEFORMABILITÀ	30
1.2.1	<i>Sghembo</i>	30
7.2	COMBINAZIONI DI CARICO	30
7.2.1	<i>Coefficienti parziali e di combinazione</i>	31
7.2.2	<i>Stati limite ultimi</i>	33
7.2.3	<i>Stati limite d'esercizio</i>	34
8	MODELLO DI CALCOLO	34

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	4 di 43

9	VERIFICHE STRUTTURALI	36
9.1	VERIFICHE A FLESSIONE	36
9.2	VERIFICHE A TAGLIO	40
9.2.1	<i>Fondazione</i>	40
9.2.2	<i>Piedritti</i>	41
9.2.3	<i>Traverso</i>	41
9.3	VERIFICHE AGLI SLE.....	42
10	INCIDENZA DI ARMATURA	42
11	ALLEGATO TABULATI DI CALCOLO	43

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 scatolare	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.

- [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 dello scatolare sia per la parte gettato in opera sia per quella realizzata a spinta.

Lo scatolare è interamente realizzato in cemento armato.

L'opera presenta uno sviluppo longitudinale in asse pari a 147.31 m di cui 84.16 saranno realizzati in opera mentre 65.15 m saranno realizzati fuori opera e poi spinti; L'opera attraversa la sede ferroviaria in una zona prossima alla stazione di Verona porta nuova ed attraversa diversi binari, alcuni esistenti altri di realizzati nel medesimo appalto.

La sezione trasversale dello scatolare 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.

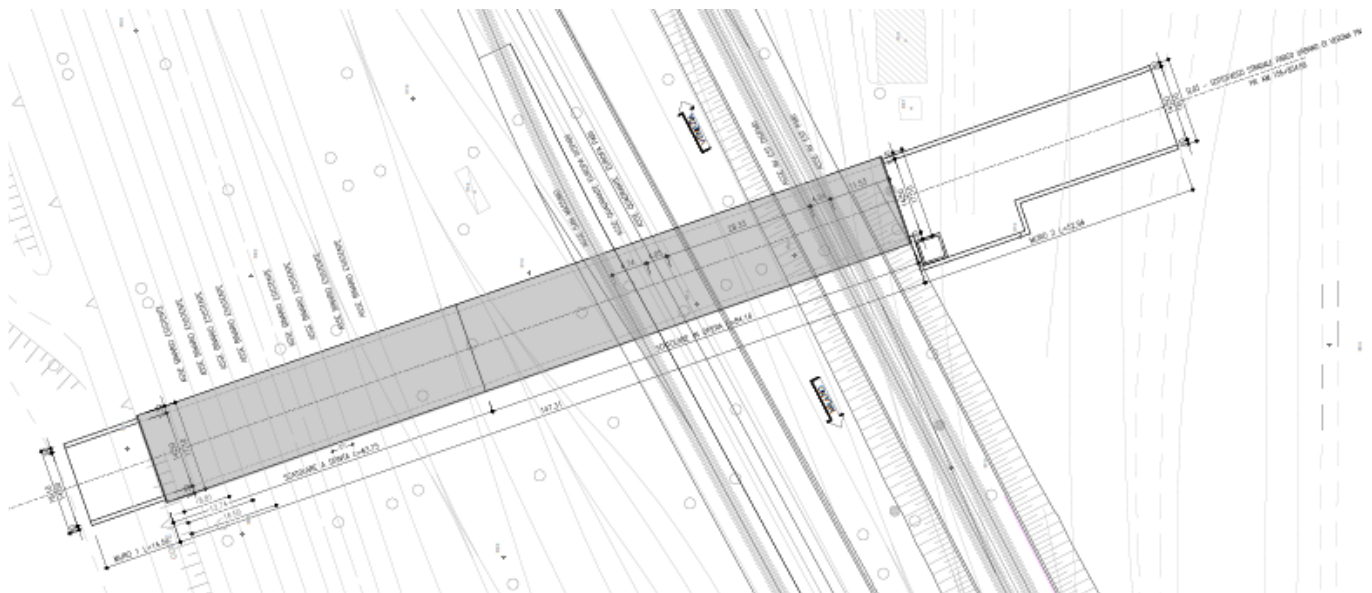
Al'ingresso e all'uscita del sottopasso vi sono muri ad U.

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



Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	10 di 43

2.1 Geometria scatolare

Altezza esterna	9,10	[m]
Larghezza esterna	17,10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	1,30	[m]
Spessore piedritto destro	1,30	[m]
Spessore fondazione	1,30	[m]
Spessore trasverso	1,30	[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

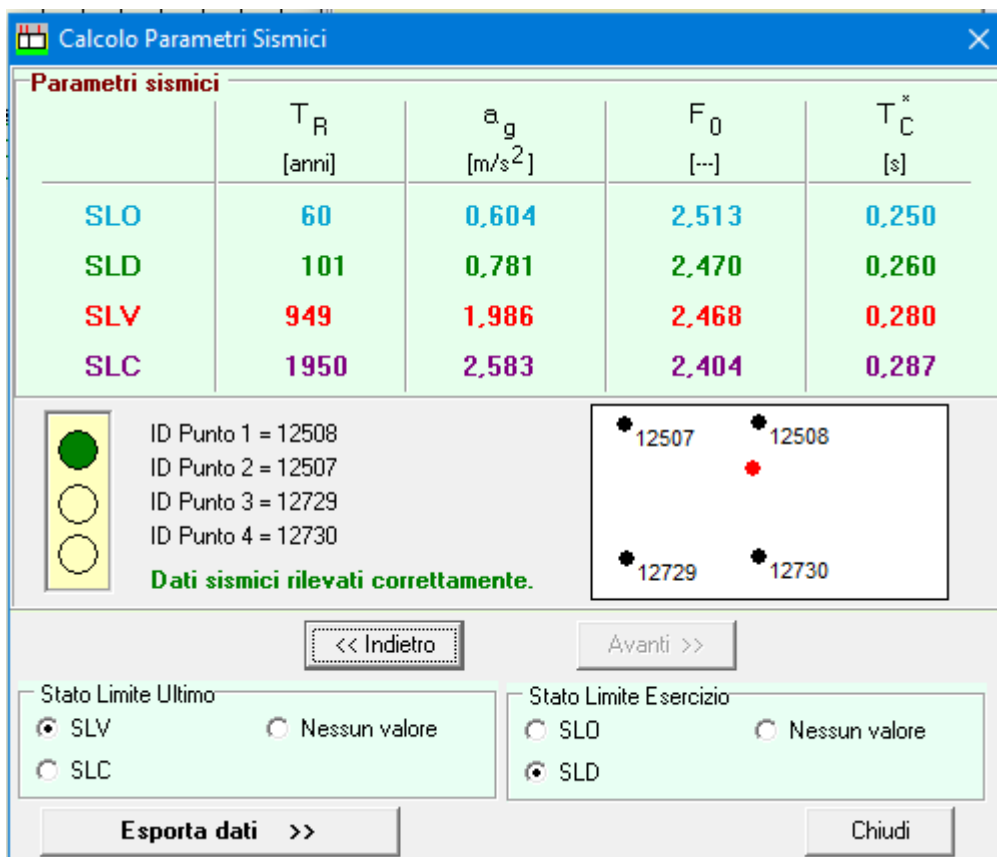
Opere d'arte del sistema di grande viabilità ferroviaria

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

	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 scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	13 di 43

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					
Unità 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

$$N_q = \frac{e^{2(0.75\pi - \phi/2)\tan\phi}}{2 \cos^2(45 + \phi/2)}$$

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

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

6 DIMENSIONAMENTO SCATOLARE

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 rinfianco è schematizzato secondo il modello di Winkler modificato (vengono eliminate, durante l'analisi al passo, le molle in trazione).

6.2 Effetti dinamici

Le sollecitazioni e gli spostamenti determinati sulle strutture del ponte dall'applicazione statica dei modelli di carico debbono essere incrementati per tenere conto della natura dinamica del transito dei convogli.

Nella progettazione dei ponti ferroviari gli effetti di amplificazione dinamica dovranno valutarsi nel modo seguente:

- Per le usali tipologie di ponti e per velocità di percorrenza non superiore a 200 km/h, quando la frequenza propria della struttura ricade all'interno del fuso indicato in Fig. 5.2.7, è sufficiente utilizzare i coefficienti dinamici definiti nel presente paragrafo;
- Per le usali tipologie di ponti, ove la velocità di percorrenza sia superiore a 200 km/h e quando la frequenza propria della struttura non ricade all'interno del fuso indicato in Fig. 5.2.7 e comunque per le tipologie non convenzionale (ponti strallati, ponti sospesi, ponti di grande luce, ponti metallici difformi dalle tipologie in uso in ambito ferroviario ecc) dovrà effettuarsi una analisi dinamica adottando convogli reali e parametri di controllo specifici dell'infrastruttura e del tipo di traffico ivi previsto.

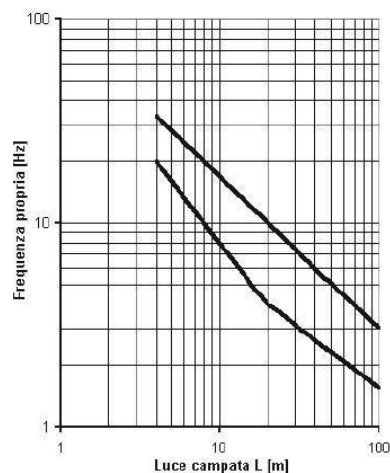
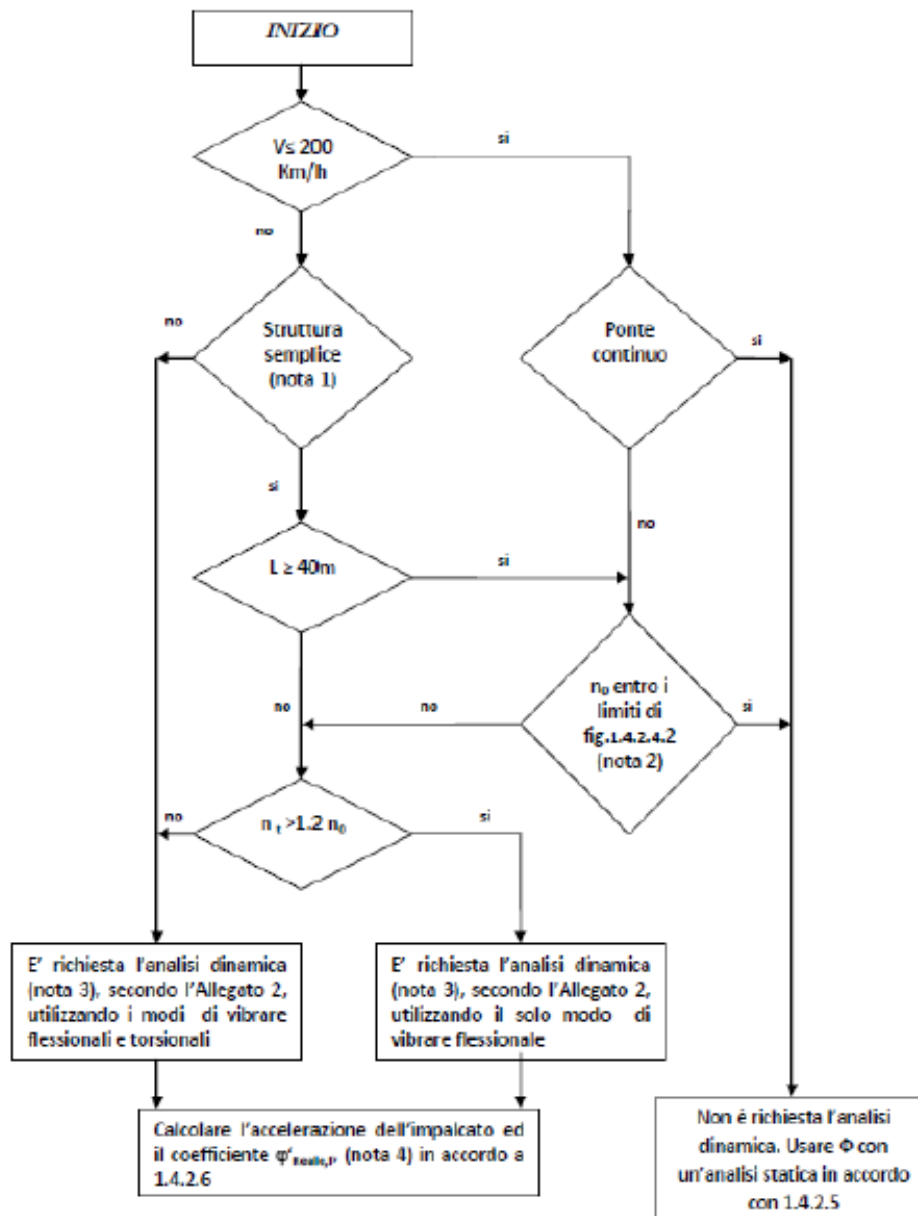


Fig. 5.2.7 - Limiti delle frequenze proprie n_0 in Hz in funzione della luce della campata

6.2.1 Requisiti per l'analisi statica o dinamica

I requisiti per determinare se è richiesta un'analisi statica o dinamica sono indicati in figura 2.5.1.4.2.4-1, dove:

- V è la massima velocità della linea [km/h];
- L è la luce della campata in semplice appoggio da assumere pari a L_{ϕ} per ponti continui [m] essendo L definito al par. 2.5.1.4.2.5.3.;
- n_0 è la prima frequenza naturale flessionale del ponte caricato con azioni permanenti [Hz];
- n_T è la prima frequenza naturale torsionale del ponte caricato con azioni permanenti [Hz].



La velocità massima della linea è minore di 200 km/h e lo scatolare può essere assimilato a un ponte continuo, quindi l'analisi dinamica non è necessaria.

6.2.2 Coefficiente di amplificazione dinamica

Per travi continue, salvo più precise determinazioni, L è da assumersi pari a L_Φ definita come di seguito. I coefficienti di incremento dinamico che aumentano l'intensità dei modelli di carico definiti in 5.2.2.2.1 si assumono pari a Φ_2 o Φ_3 , in dipendenza del livello di manutenzione della linea. In particolare, si assumerà:

Per linee con elevato standard manutentivo:

$$\Phi_2 = \frac{1,44}{\sqrt{L_\Phi - 0,2}} + 0,82 \quad \text{con la limitazione } 1,00 \leq \Phi_2 \leq 1,67 \quad [5.2.6]$$

Per linee con ridotto standard manutentivo:

$$\Phi_3 = \frac{2,16}{\sqrt{L_\Phi - 0,2}} + 0,73 \quad \text{con la limitazione } 1,00 \leq \Phi_3 \leq 2,00 \quad [5.2.7]$$

Dove:

L_Φ rappresenta la lunghezza caratteristica in metri, così come definita in Tab. 5.2.II.

TRAVI PRINCIPALI	
5.1 Travi e solette semplicemente appoggiate (compresi i solettoni a travi incorporate)	luce nella direzione delle travi principali
5.2 Travi e solette continue su n luci, indicando con: $L_m = 1/n \cdot (L_1 + L_2 + \dots + L_n)$	$L_\Phi = kL_m$ dove: $n = 2 - 3 - 4 - \geq 5$ $k = 1,2 - 1,3 - 1,4 - 1,5$
5.3 Portali: - a luce singola - a luci multiple	da considerare come trave continua a tre luci (usando la 5.2 considerando le altezze dei piedritti e la lunghezza del traverso) da considerare come trave continua a più luci (usando la 5.2 considerando le altezze dei piedritti terminali e la lunghezza di tutti i traversi)
5	

La linea oggetto di studio si considera a ridotto standard manutentivo, salvo diverse prescrizioni, quindi si usa il coefficiente di amplificazione dinamica Φ_3 .

Lo scatolare è un Portale a luce singola ed è quindi da considerare come trave continua a tre luci (dalla tabella, 5.2 Travi e solette continue su n luci). Le dimensioni delle luci sono quella del traverso e dei due piedritti:

Luce traverso = Luce netta + $2 \cdot \frac{1}{2}$ spessore piedritto

Luce piedritto = Altezza interna + $\frac{1}{2}$ spessore soletta

Numero campate

$n = 3$

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	18 di 43

Luce soletta $L_1 = 14,500$ m
 Luce piedritto $L_2 = 6,500$ m
 Luce piedritto $L_3 = 6,500$ m
 Coefficiente k $k = 1,3$
 Luce media $L_m = 1/n \cdot (L_1 + L_2 + L_3) = 9,16$ m
 Luce caratteristica $L_\phi = k L_m = 11,91$ m

$$\Phi_3 = \frac{2,16}{\sqrt{L_\phi} - 0,2} + 0,73 = 1,58$$

6.3 Particolari prescrizioni per le verifiche

6.3.1 Combinazione dei treni di carico e delle azioni da essi derivate per più binari

6.3.1.1 Numero di binari

Salvo diversa prescrizione progettuale ciascun ponte dovrà essere progettato per il maggior numero di binari geometricamente compatibile con la larghezza dell'impalcato, a prescindere dal numero di binari effettivamente presenti.

6.3.1.2 Numero di treni contemporanei

Nella progettazione dei ponti andrà considerata l'eventuale contemporaneità di più treni, secondo quanto previsto nella Tab. 5.2.III considerando, in genere, sia il traffico normale che il traffico pesante.

Tab. 5.2.III - Carichi mobili in funzione del numero di binari presenti sul ponte

Numero di binari	Binari Carichi	Traffico normale		Traffico pesante ⁽²⁾
		caso a ⁽¹⁾	caso b ⁽¹⁾	
1	Primo	1,0 (LM 71''+"SW/0)	-	1,0 SW/2
	Primo	1,0 (LM 71''+"SW/0)	-	1,0 SW/2
2	secondo	1,0 (LM 71''+"SW/0)	-	1,0 (LM 71''+"SW/0)
	Primo	1,0 (LM 71''+"SW/0)	0,75 (LM 71''+"SW/0)	1,0 SW/2
≥3	secondo	1,0 (LM 71''+"SW/0)	0,75 (LM 71''+"SW/0)	1,0 (LM 71''+"SW/0)
	Altri	-	0,75 (LM 71''+"SW/0)	-

⁽¹⁾ LM71 ''+" SW/0 significa considerare il più sfavorevole fra i treni LM 71, SW/0

⁽²⁾ Salvo i casi in cui sia esplicitamente escluso

Tutti gli effetti delle azioni dovranno determinarsi con i carichi e le forze disposti nelle posizioni più sfavorevoli. Azioni che producano effetti favorevoli saranno trascurate (ad eccezione dei casi in cui si considerino i treni di carico SW i quali debbono considerarsi applicati per l'intera estensione del carico).

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	19 di 43

Numero di binari	1
Binario carico	Primo
Traffico normale	1,0 LM71
Traffico pesante	1,0 SW/2

Per la struttura in esame il carico più gravoso risulta essere LM71 che sarà quindi l'unico ad essere considerato.

6.3.2 Simultaneità delle azioni da traffico – Gruppi di carico

La simultaneità delle azioni associate al traffico ferroviario definite nei paragrafi precedenti può tenersi in conto considerando i gruppi di carico definiti nella tabella 5.2.IV. Ciascuno di questi gruppi di carico, mutuamente esclusivi, devono essere considerati come una singola azione caratteristica da combinare con le azioni non da traffico. Ciascun gruppo di carico dovrà essere applicato come singola azione variabile.

Gli effetti dei carichi verticali dovuti alla presenza dei convogli vanno sempre combinati con le altre azioni derivanti dal traffico ferroviario, adottando i coefficienti indicati in Tab. 5.2.IV.

Il carico verticale, nel caso di ponti con più binari, è quello che si ottiene con i treni specificati nella Tab. 5.2.III.

Nella valutazione degli effetti di interazione, alle azioni conseguenti all'applicazione dei carichi da traffico ferroviario si adotteranno gli stessi coefficienti parziali dei carichi che li generano.

I valori fra parentesi indicati nella Tab. 5.2.IV vanno assunti quando l'azione risulta favorevole nei riguardi della verifica che si sta svolgendo.

Tab. 5.2.IV - Valutazione dei carichi da traffico

TIPO DI CARICO	Azioni verticali		Azioni orizzontali			Commenti
	Carico verticale (1)	Treno scarico	Frenatura e avviamento	Centrifuga	Serpeggio	
Gruppo 1 (2)	1,0	-	0,5 (0,0)	1,0 (0,0)	1,0 (0,0)	massima azione verticale e laterale
Gruppo 2 (2)	-	1,0	0,0	1,0 (0,0)	1,0 (0,0)	stabilità laterale
Gruppo 3 (2)	1,0 (0,5)	-	1,0	0,5 (0,0)	0,5 (0,0)	massima azione longitudinale
Gruppo 4	0,8 (0,6;0,4)	-	0,8 (0,6;0,4)	0,8 (0,6;0,4)	0,8 (0,6;0,4)	Fessurazione

(1) Includendo tutti i valori (F; a; etc..)

(2) La simultaneità di due o tre valori caratteristici interi (assunzione di diversi coefficienti pari ad 1.0), sebbene improbabile, è stata considerata come semplificazione per i gruppi di carico 1,2 e 3 senza che ciò abbia significative conseguenze progettuali

I valori campiti in grigio rappresentano l'azione dominante.

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

Il gruppo 4 è da considerarsi esclusivamente per le verifiche a fessurazione. I valori indicati fra parentesi si assumeranno pari a:

(0,6) per impalcati con 2 binari caricati e (0,4) per impalcati con tre o più binari caricati.

Nel caso in analisi saranno considerati per intero sia il carico verticale che la più gravosa tra forza di avviamento e di frenatura (Gruppo 3). La forza centrifuga (comunque assente) e quella del serpeggio sono trascurate vista la grande rigidità della struttura.

7 ANALISI DEI CARICHI

7.1.1 Calcolo del carico sulla calotta

In questo caso la pressione in calotta viene calcolata come prodotto tra il peso di volume del terreno per l'altezza del ricoprimento (spessore dello strato di terreno superiore). Quindi la pressione in calotta è fornita dalla seguente relazione:

$$p_v = \gamma \cdot H$$

I sovraccarichi presenti sul profilo del piano campagna, concentrati e distribuiti, vengono diffusi nel terreno con un angolo, rispetto alla verticale, pari a 35°.

7.1.2 Spinta sui piedritti

Si assume che sui piedritti 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 rinfianco.

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.

 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 scatolare	COMMESSA IN1A	LOTTO 20	CODIFICA D26CL	DOCUMENTO CL 03 00 001	REV. A

7.1.3 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.

7.1.4 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.

7.1.5 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

7.1.6 Carichi permanenti portati

7.1.6.1 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/m³ = 0,96 kN/m

Conglomerato bituminoso per strato di collegamento 0,05 m · 24 kN/m³ = 1,20 kN/m

Conglomerato bituminoso per strato di base (medio) 1,04 m · 18 kN/m³ = 18,72 kN/m

Totale (medio) 1,13 m = 20,88 kN/m

Carichi da applicare alla fondazione.

7.1.7 Azioni variabili verticali

7.1.7.1 Treni di carico (Variabili da traffico)

I carichi verticali associati al transito dei convogli ferroviari sono definiti per mezzo di diversi modelli di carico rappresentativi delle diverse tipologie di traffico ferroviario: normale e pesante.

I valori dei suddetti carichi dovranno essere moltiplicati per un coefficiente di adattamento α , variabile in ragione della tipologia dell'infrastruttura (ferrovie ordinarie, ferrovie leggere, metropolitane, ecc.). Per le ferrovie ordinarie il valore del coefficiente di adattamento da adottarsi per i diversi modelli di carico è definito nei relativi paragrafi; per le ferrovie leggere, metropolitane, ecc., il valore del coefficiente è definito in funzione della specificità dell'infrastruttura stessa. Sono considerate tre tipologie di carico i cui valori caratteristici sono definiti nei successivi paragrafi. Nel seguito, i riferimenti ai modelli di carico LM 71, SW/0 e SW/2 ed alle loro componenti si intendono, in effetti, pari al prodotto dei coefficienti per i carichi indicati nelle Fig. 5.2.1 e Fig. 5.2.2.

7.1.7.2 Modello di carico LM71

Costituito da: 4 assi da 250 kN ad interasse di 1,60 m (Q_{vk})

Carico distribuito di 80 kN/m in entrambe le direzioni a partire da 0,80 m dagli assi di estremità e per una lunghezza illimitata (q_{vk}).

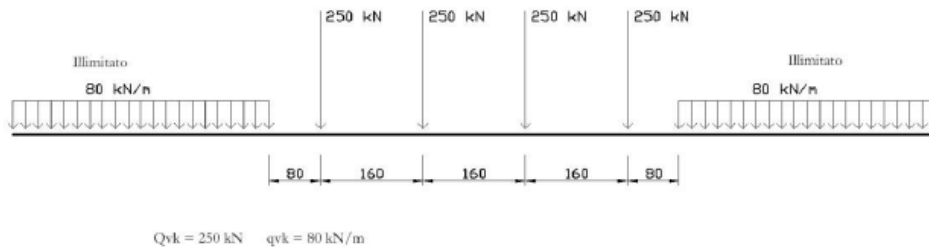


Figura 5.2.1 - Modello di carico LM71

Il valore del coefficiente di adattamento " α " da adottarsi per il modello di carico LM71 nella progettazione di ferrovie ordinarie è pari a 1,1.

Carico singolo asse $Q_v = Q_{vk} \cdot \alpha \cdot \Phi_3 = 250 \cdot 1,1 \cdot 1,59 = 437,25 \text{ kN}$

Carico distribuito $q_{LM71} = q_{vk} \cdot \alpha \cdot \Phi_3 = 80 \text{ kN/m} \cdot 1,1 \cdot 1,59 = 139,92 \text{ kN/m}$

Coefficienti di combinazione (Tab. 5.2.VI NTC). Considerando il gruppo di carico gr1 (Tab. 5.2.IV):

$$\psi_0 = 0,8 \quad \psi_1 = 0,8 \quad \psi_2 = 0$$

Solo nelle combinazioni sismica, $\psi_2 = 0,2$, per tener conto della massa dovuta ai carichi ferroviari. Nel resto delle combinazioni, $\psi_2 = 0$.

7.1.7.3 Ripartizione dei carichi verticali

Per i carichi uniformemente distribuiti considero la ripartizione in direzione trasversale all'asse con inclinazione 4:1 (4 verticale, 1 orizzontale) attraverso il ballast di spessore medio 0,80 m e a 45° attraverso la soletta di calcestruzzo.

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	23 di 43

La diffusione in direzione longitudinale rispetto l'asse ferroviario (trasversale rispetto lo scatolare) viene tenuta in conto direttamente dal software.

Larghezza traversa	L_T	2,40 m
Spessore ballast	h_b	0,80 m
Larghezza diffusione longitudinale	$L_{d,1}$	$2,40 + 2 \cdot (0,80/4) + 2 \cdot (0,65/2) = 3,45$ m

Treno di carico LM71

Carico distribuito linearmente	q_{LM71}	139,92 kN/m
Carico diffuso	q_{diff}	$139,92 \text{ kN/m} / 3,45 \text{ m} = 40,56 \text{ kN/m}^2$
Carico distribuito su 1 m	$q_{LM71,diff}$	40,56 kN/m
Carico concentrato	Q_v	437,25 kN
Carico diffuso	$Q_{v,diff}$	$437,25 \text{ kN} / 3,45 \text{ m} = 126,74 \text{ kN/m}$
Carico su 1 m	$Q_{LM71,diff}$	126,74 kN

7.1.7.4 Traffico stradale (Variabili da traffico)

Si considera per il carico variabile da traffico un valore caratteristico di 20 kN/m².

Carico su 1 m q_{vt} **20 kN/m**

Coefficienti di combinazione (Tab. 5.1.VI) (Considerando il caso dei carichi distribuiti per lo schema 1):

$$\psi_0 = 0,4 \qquad \psi_1 = 0,4 \qquad \psi_2 = 0$$

Da applicare in fondazione.

7.1.8 *Azioni variabili orizzontali*

7.1.8.1 Serpeggio (Azionale laterale)

La forza laterale indotta dal serpeggio si considera come una forza concentrata agente orizzontalmente, applicata alla sommità della rotaia più alta, perpendicolarmente all'asse del binario. Tale azione si applicherà sia in rettilineo che in curva.

Il valore caratteristico di tale forza sarà assunto pari a

$$Q_{sk} = 100 \text{ kN}$$

Tale valore deve essere moltiplicato per α , (se $\alpha > 1$), ma non per il coefficiente Φ .

Questa forza laterale deve essere sempre combinata con i carichi verticali.

Vista la rigidità della struttura esaminata, questo tipo di forze sarà trascurata.

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

7.1.8.2 Azioni di avviamento e frenatura

Le forze di frenatura e di avviamento agiscono sulla sommità del binario, nella direzione longitudinale dello stesso. Dette forze sono da considerarsi uniformemente distribuite su una lunghezza di binario L determinata per ottenere l'effetto più gravoso sull'elemento strutturale considerato.

La forza di avviamento si considererà applicata nei primi 30,30 m di convoglio, mentre la forza di frenatura si considererà distribuita su tutta la lunghezza del ponte, per una lunghezza massima di 300 m. Per ponti di lunghezza maggiore di 300 m FERROVIE fornirà specifiche indicazioni circa la lunghezza di ponte su cui applicare l'azione di frenatura. Per quanto riguarda i modelli di carico SW, l'azione di avviamento potrà essere considerata ripartita lungo una parte del treno per una lunghezza corrispondente al raggiungimento del massimo valore della risultante (1000 kN).

Nel caso in esame, tale lunghezza coincide con la lunghezza totale del traverso, cioè 7,90 m.

- Avviamento

I valori caratteristici da considerare sono i seguenti:

$$Q_{la,k} = 33 \text{ kN/m} * L \text{ [m]} \leq 1000 \text{ kN} \quad \text{per modelli di carico LM71, SW/2}$$

- Frenatura

I valori caratteristici da considerare sono i seguenti:

$$Q_{lb,k} = 20 \text{ kN/m} * L \text{ [m]} \leq 6000 \text{ kN} \quad \text{per modelli di carico LM71}$$

$$Q_{lb,k} = 35 \text{ kN/m} * L \text{ [m]} \quad \text{per modelli di carico SW/2}$$

Le azioni di frenatura ed avviamento saranno combinate con i relativi carichi verticali (per modelli di carico SW/2 saranno tenute in conto solo le parti di struttura che sono caricate in accordo con la Fig 5.2.2 e con la Tab. 5.2.I).

I valori caratteristici dell'azione di frenatura e di quella di avviamento devono essere moltiplicati per α e non devono essere moltiplicati per Φ .

Si considera solo il treno di carico LM71, che è il più gravoso, e solo la relativa forza di avviamento.

$$q_{LM71,avv} = Q_{la,k} \cdot \alpha = 33 \text{ kN/m} \cdot 1,1 = 36,3 \text{ kN/m}$$

Coefficienti di combinazione (Tab. 5.2.VI NTC). Considerando il gruppo di carico gr1 (Tab. 5.2.IV):

$$\psi_0 = 0,8$$

$$\psi_1 = 0,8$$

$$\psi_2 = 0$$

7.1.8.3 Ripartizione dei carichi verticali

Treno di carico LM71

Avviamento	$q_{LM71,avv}$	36,3 kN/m
Lunghezza	L	17,10 m
Carico diffuso	$q_{avv,diff}$	$36,3 \text{ kN/m} / 8,55 \text{ m} = 4,25 \text{ kN/m}^2$
Carico su 1 m	$q_{LM71,avv,diff}$	4,25 kN/m

Tale carico tangenziale distribuito è applicato su tutta la lunghezza del traverso, cioè 17,10 m.

Relazione di calcolo scatolare	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	25 di 43

7.1.9 Azioni variabili ambientali

7.1.9.1 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.

7.1.10 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.

7.1.11 Azioni indirette

7.1.11.1 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 scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	27 di 43

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

7.1.12 Effetti dinamici

Tutti i carichi accidentali ferroviari vengono amplificati per un coefficiente dinamico determinato in relazione ad una linea con ridotto standard manutentivo.

EFFETTI DINAMICI (D.M. 17/01/2018 §5.2.2.2.3)

L_m		$L_m = \frac{1}{n} \cdot (H_{int} + L_{int} + H_{int})$	5.90 m
k			1.3
L_ϕ	Lunghezza caratteristica	$L_\phi = k \cdot L_m$	7.67 m
ϕ_3	Coefficiente dinamico	$\phi_3 = 0.9 \cdot \frac{2.16}{\sqrt{L_\phi - 0.2}} + 0.73$	1.49
$\phi_{3,rid}$	Coefficiente dinamico ridotto	$\phi_{3,rid} = \phi_3 - \frac{h-1}{10} \geq 1$	1.49

1.1.1 Avviamento e frenatura

Le forze di frenatura e avviamento agiscono sulla sommità del binario, nella direzione longitudinale dello stesso. Dette forze vengono considerate uniformemente distribuite sulla lunghezza del traverso.

AVVIAMENTO E FRENATURA (D.M. 17/01/2018 §5.2.2.3.3)

L	Lunghezza binario considerata	11.00 m
-----	-------------------------------	---------

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	28 di 43

$Q_{la,LM71}$	Forza di avviamento treno di carico LM71	$Q_{la,LM71} = \alpha_1 \cdot 33 \frac{kN}{m} \cdot L_{tot}$	399.30 kN
$q_{la,LM71}$	Forza di avviamento treno di carico LM71	$q_{la,LM71} = Q_{la,LM71} / (L \cdot B)$	10.34 kN/m ²
$Q_{la,SW/2}$	Forza di avviamento treno di carico SW/2	$Q_{la,SW/2} = \alpha_2 \cdot 33 \frac{kN}{m} \cdot L_{tot}$	363.00 kN
$q_{la,SW/2}$	Forza di avviamento treno di carico SW/2	$q_{la,SW/2} = Q_{la,SW/2} / (L \cdot B)$	9.40 kN/m ²
$Q_{lb,LM71}$	Forza di frenatura treno di carico LM71	$Q_{lb,LM71} = \alpha_1 \cdot 20 \frac{kN}{m} \cdot L_{tot}$	242.00 kN
$q_{lb,LM71}$	Forza di frenatura treno di carico LM71	$q_{lb,LM71} = Q_{lb,LM71} / (L \cdot B)$	6.27 kN/m ²
$Q_{lb,SW/2}$	Forza di frenatura treno di carico SW/2	$Q_{lb,SW/2} = \alpha_2 \cdot 35 \frac{kN}{m} \cdot L_{tot}$	385.00 kN
$q_{lb,SW/2}$	Forza di frenatura treno di carico SW/2	$q_{lb,SW/2} = Q_{lb,SW/2} / (L \cdot B)$	9.97 kN/m ²

Si utilizza la forza di avviamento LM71 anche per la frenatura.

7.1.13 Azioni termiche

Alla soletta superiore si applica una variazione termica uniforme pari a $\Delta T = \pm 15^\circ C$ ed una variazione nello spessore tra estradosso ed intradosso pari a $\Delta T = \pm 5^\circ C$.

7.1.14 Serpeggio

La forza laterale indotta dal serpeggio si considera come una forza concentrata agente orizzontalmente, applicata alla sommità della rotaia più alta, perpendicolarmente all'asse del binario. Tale azione si applicherà sia in rettilineo che in curva.

Il valore caratteristico di tale forza sarà assunto pari a $Q_{sk}=100$ kN. Tale valore deve essere moltiplicato per α (se $\alpha > 1$), ma non per il coefficiente di incremento dinamico.

Tali azioni laterali, pur considerando a vantaggio di sicurezza l'applicazione simultanea su tutti e tre i binari, saranno assorbite dalla struttura dello scatolare lungo il suo sviluppo longitudinale lungo i suoi 23.90 m di lunghezza rendendole, di fatto, non dimensionanti.

7.1.15 Forza Centrifuga

Nei ponti ferroviari al di sopra dei quali il binario presenta un tracciato in curva deve essere considerata la forza centrifuga agente su tutta l'estensione del tratto in curva. La forza centrifuga si considera agente verso l'esterno della curva, in direzione orizzontale ed applicata alla quota di 1,80 m al di sopra del P.F..

I calcoli si basano sulla massima velocità compatibile con il tracciato della linea. Ove siano considerati gli effetti dei modelli di carico SW, si assumerà una velocità di 100 km/h.

Il valore caratteristico della forza centrifuga si determinerà in accordo con la seguente espressione:

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	29 di 43

$$Q_{tk} = \frac{v^2}{g \cdot r} \cdot (f \cdot \alpha Q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} \cdot (f \cdot \alpha Q_{vk})$$

$$q_{tk} = \frac{v^2}{g \cdot r} \cdot (f \cdot \alpha q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} \cdot (f \cdot \alpha q_{vk})$$

dove:

- $Q_{tk} - q_{tk}$ = valore caratteristico della forza centrifuga [kN - kN/m];
- $Q_{vk} - q_{vk}$ = valore caratteristico dei carichi verticali [kN - kN/m];
- v = velocità di progetto espressa in m/s;
- V = velocità di progetto espressa in km/h;
- f = fattore di riduzione (formula 5.2.10 delle NTC2018);
- g = accelerazione di gravità in m/s^2 ;
- r = raggio di curvatura in m.

Nel caso in esame, procedendo a vantaggio di sicurezza e adottando dei raggi di curvatura minimi, risulta quanto di seguito:

Q_{vk}	Valore caratteristico dei carichi verticali	$= (Q_{v1} + Q_{v2} + Q_{v3} + Q_{v3}) + q_v \cdot (L_{tot} + 4m)$	1368.4 kN
q_{vk}	Valore caratteristico dei carichi verticali		124.36 kN/m
α	Coefficiente di adattamento		1.1
v	velocità di progetto		33.33 m/s
V	velocità di progetto		120 km/h
f	Fattore di riduzione		1
g	accelerazione di gravità		9.81 m/s^2
r	Raggio di curvatura		750 m
Q_{tk}	Valore caratteristico della forza centrifuga	$= \frac{v^2}{g \cdot r} (f \cdot \alpha Q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} (f \cdot \alpha Q_{vk})$	227.5 kN
q_{tk}	Valore caratteristico della forza centrifuga		20.7 kN/m

$$= \frac{v^2}{g \cdot r} (f \cdot \alpha q_{vk}) = \frac{V^2}{127 \cdot r} (f \cdot \alpha q_{vk})$$

Tali azioni laterali, pur considerando a vantaggio di sicurezza l'applicazione simultanea su tutti e tre i binari, saranno assorbite dalla struttura dello scatolare lungo il suo sviluppo longitudinale lungo i suoi 23.90 m di lunghezza rendendole, di fatto, non dimensionanti.

1.2. Verifiche di deformabilità

Verifiche condotte secondo il 2.5.1.8.3.2.2 del Manuale di Progettazione RFI.

1.2.1 Sghembo

La torsione dell'impalcato del ponte è calcolata considerando il treno di carico LM 71 incrementato con il corrispondente coefficiente dinamico e con il coefficiente α .

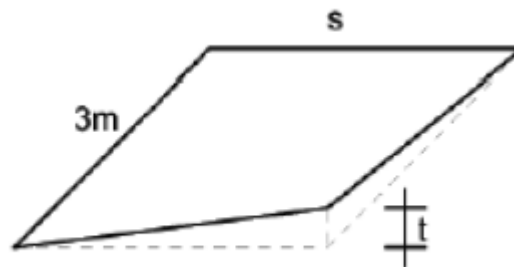


Fig. 5.2.14 - Sghembo ammissibile

Il massimo sghembo, misurato su una lunghezza di 3 m e considerando le rotaie solidali all'impalcato (Fig. 5.2.14), non deve eccedere i seguenti valori:

Per $V \leq 120$ km/h; $t \leq 4,50$ mm/3 m

Per $120 < V \leq 200$ km/h; $t \leq 3,00$ mm/3 m

Per $V > 200$ km/h; $t \leq 1,50$ mm/3 m

Per velocità $V > 200$ km/h si deve inoltre verificare che per convogli reali, moltiplicati per il relativo incremento dinamico, risulti $t \leq 1,2$ mm/3 m.

Nel caso di specie, la rigidità del solettone, il suo funzionamento a piastra e la diffusione del carico dovuto alla presenza del ballast e del ricoprimento sopra il solettone esclude, di fatto, una torsione dell'impalcato.

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:

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

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_{Ced}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevole		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

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

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.

7.2.3 Stati limite d'esercizio

I principali Stati Limite di Esercizio sono elencati nel seguito:

- danneggiamenti locali (ad es. eccessiva fessurazione del calcestruzzo) che possano ridurre la durabilità della struttura, la sua efficienza o il suo aspetto;
- spostamenti e deformazioni che possano limitare l'uso della costruzione, la sua efficienza e il suo aspetto;
- spostamenti e deformazioni che possano compromettere l'efficienza e l'aspetto di elementi non strutturali, impianti, macchinari;
- vibrazioni che possano compromettere l'uso della costruzione;
- danni per fatica che possano compromettere la durabilità;
- 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.

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	35 di 43

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 5 – Modello strutturale

Area ed inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	13000,00	18308333,33
Piedritto sinistro	13000,00	18308333,33
Piedritto destro	13000,00	18308333,33
Traverso	13000,00	18308333,33

9 VERIFICHE STRUTTURALI

9.1 Verifiche a flessione

È stata analizzata una sezione di dimensioni 1m x 1.30m per i piedritti e per il traverso e una sezione di 1m x 1.30m per la fondazione. Le sezioni sono armate sulla base delle sollecitazioni flessionali di involucro riportate in figura.

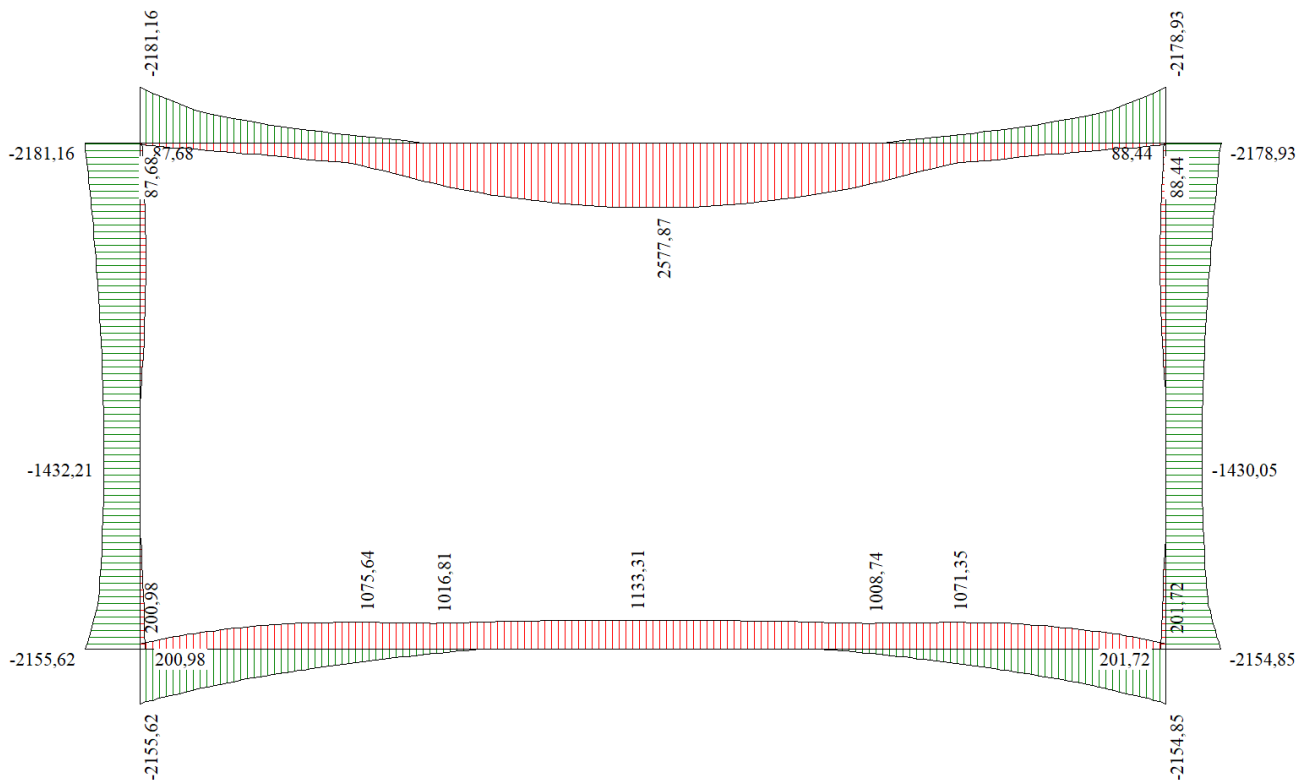


Figura 6 – Diagramma del momento flettente – Involuppo allo SLU

Di seguito sono riportate le armature per i diversi elementi:

Elemento	Armatura superiore	Armatura inferiore
Fondazione	6 Φ 26/m	10 Φ 26/m
Piedritto sinistro	8 Φ 26/m	9 Φ 26/m
Piedritto destro	8 Φ 26/m	9 Φ 26/m
Traverso	10 Φ 26/m	11 Φ 26/m

Verifica C.A. S.L.U. - File: Fondazione

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2018 ?

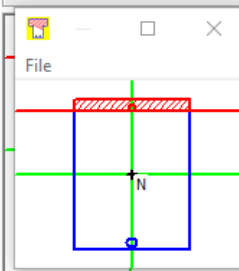
Titolo: **Fondazione**

N° figure elementari Zoom N° strati barre Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	100	130

N°	As [cm²]	d [cm]
1	31,86	6,3
2	53,09	123,7

Tipologia sezione:
 Rettan.re Trapezi
 a T Circolare
 Rettangoli Coord.
 DXF

Diagramma sezione: 

Sollecitazioni:
 S.L.U. Metodo n
 N_{Ed} kN
 M_{xEd} kNm
 M_{yEd}

P.to applicazione N:
 Centro Baricentro cls
 Coord.[cm] xN yN

Tipo rottura:
 Lato calcestruzzo - Acciaio snervato

Materiali:
 B450C C30/37
 ε_{su} ‰ ε_{c2} ‰
 f_{yd} N/mm² ε_{cu} ‰
 E_s N/mm² f_{cd} ‰
 E_s/E_c f_{cc}/f_{cd} ?
 ε_{syd} ‰ σ_{c,adm} ‰
 σ_{s,adm} N/mm² τ_{co} ‰
 τ_{c1} ‰

M_{xRd} kN m
 σ_c N/mm²
 σ_s N/mm²
 ε_c ‰
 ε_s ‰
 d cm
 x x/d
 δ

Metodo di calcolo:
 S.L.U.+ S.L.U.-
 Metodo n

Tipo flessione:
 Retta Deviata

N° rett.
 Calcola MRd Dominio M-N
 L_o cm Col. modello
 M-curvatura
 Precompresso

Figura 7 – Momento resistente della sezione di fondazione

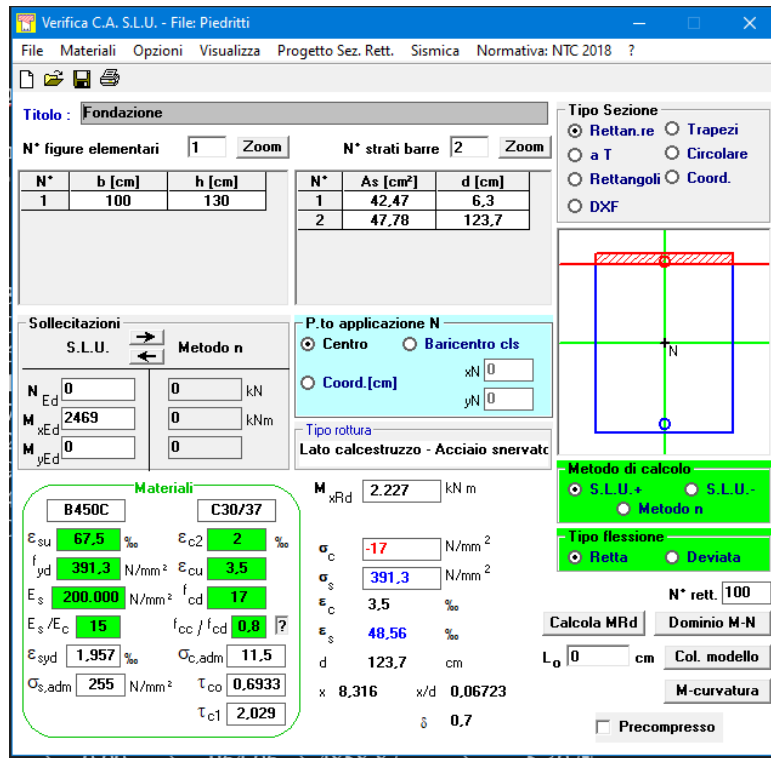


Figura 8 – Momento resistente della sezione dei piedritti

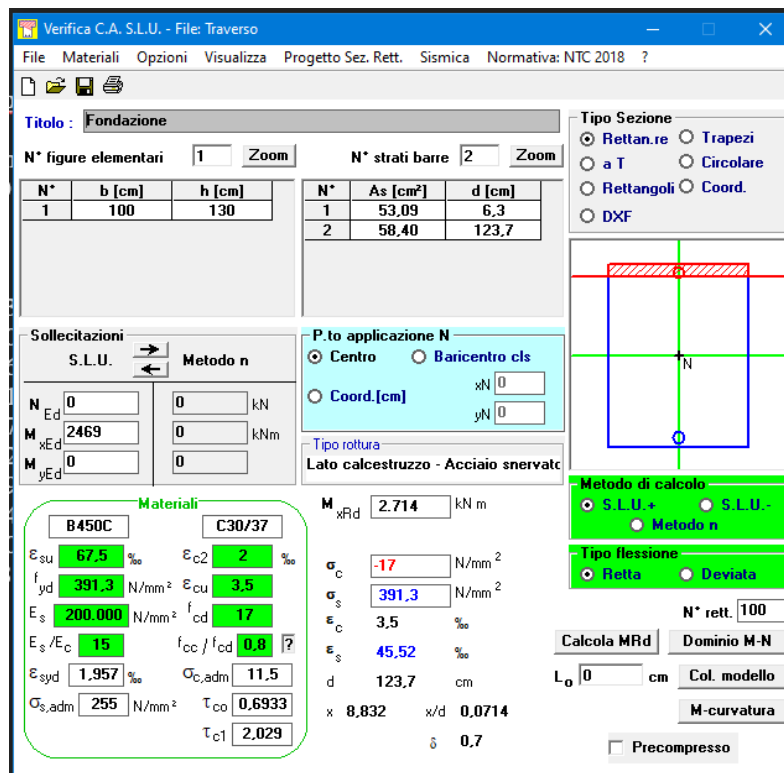


Figura 9 – Momento resistente della sezione del traverso

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	39 di 43

Momenti resistenti

Elemento	M_{Rd} [kN · m]
Fondazione	2 469.00 kN · m
Piedritti	2 227.00 kN · m
Traverso	2714.00 kN · m

Poiché le sollecitazioni flettenti massime sono:

	M [kNm]	Comb.
Fondazione	-2155,62	(17)
Piedritto sinistro	-2181,16	(3)
Piedritto centrale	---	---
Piedritto destro	-2178,93	(3)
Traverso	2577,87	(3)

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	22,5625 cm ²	Φ18/20 (12,72 cm ²)
Piedritto destro	22,5625 cm ²	Φ18/20 (12,72 cm ²)
Traverso	27,8725 cm ²	Φ20/20 (15,71 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.

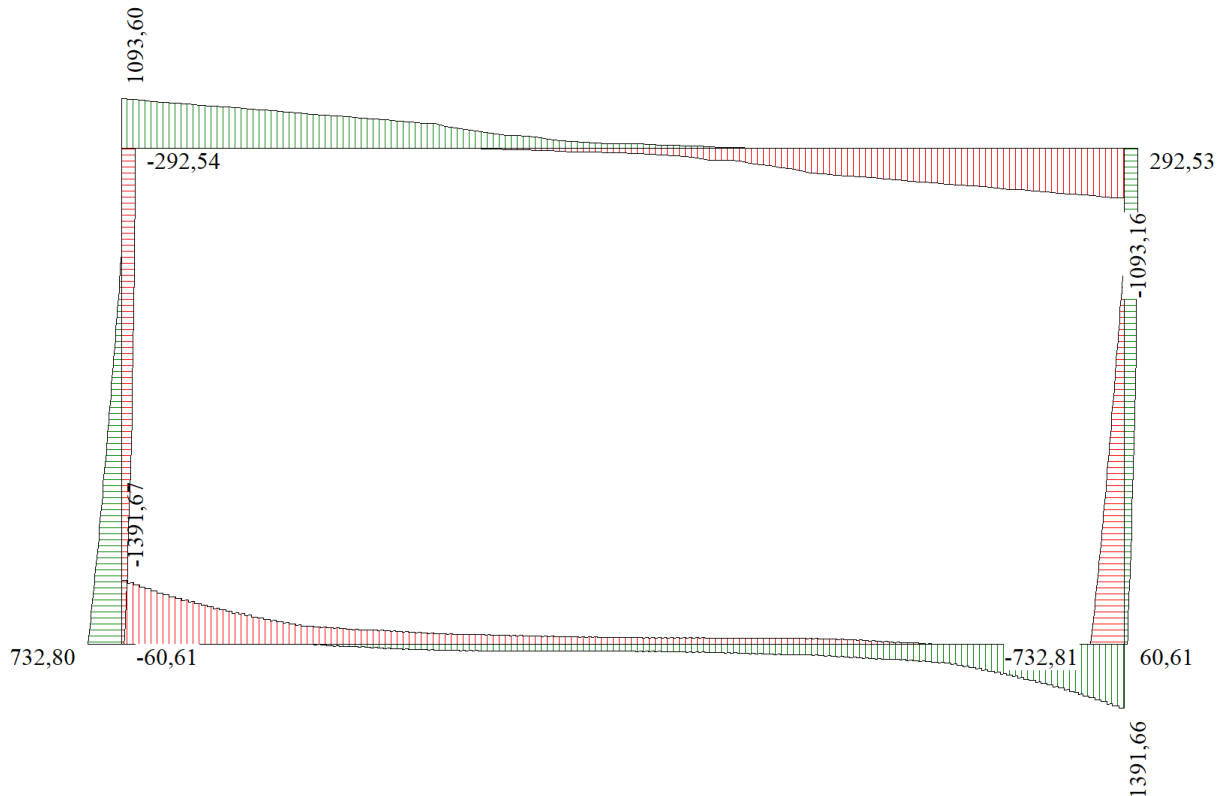


Figura 10 – Diagramma del taglio – Involucro allo SLU

9.2.1 Fondazione

La fondazione è armata con staffe a 4 bracci/m costituite da $\Phi 12/100$. Di seguito è riportata la verifica a taglio:

sen α_{cw} [#] =	1	Diametro Staffe [mm] =	12
b_w [mm] =	1000 Base Sezione	Braccia Staffe =	4
d [mm] =	637 Altezza utile	A_{sw} [mm ²] =	452,4
z [mm] = 0,9· 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] = $\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{ctd} / (\cot \theta + \tan \theta)$ =	1779115,0 Bielle Cls Comprese
f_{ctd} [MPa] =	16,7	$V_{RD,max}$ [kN] =	1779,1
$f_{ctk;0,05}$ [MPa] =	1,8	$V_{RD,s}$ [N] = $(A_{sw}/b_w) \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta$ =	1409637,6 Bielle Acciaio Tese
θ [°] =	21,8 (incl. puntoni di ds rispetto asse trave)	$V_{RD,s}$ [kN] =	1409,6
θ [rad] =	0,38		
$\cot \theta$ =	2,50		
$\tan \theta$ =	0,40		
Per $\theta = 45^\circ \rightarrow$		$V_{RD,cls,max}$ [N] = $\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{ctd} \cdot 0,5$ =	2579850,0
Per $\theta = 21,8^\circ \rightarrow$		$V_{RD,cls,min}$ [N] = $\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{ctd} \cdot 0,3448$ =	1779115,0

V_{RD} [N] = TAGLIO RESISTENTE =	1409637,6
V_{RD} [kN] = TAGLIO RESISTENTE =	1409,6 ✓

Essendo il taglio resistente pari a 464.92 kN la verifica risulta soddisfatta ($V_{Ed} = 1395.51$ kN).

Relazione di calcolo scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	41 di 43

9.2.2 Piedritti

I piedritti 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] =	10	
b_w [mm] =	1000	Base Sezione	Braccia Staffe =	4	
d [mm] =	637	Altezza utile	A_{sw} [mm ²] =	314,2	
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 Premilinari:		
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] = $(A_{sw}/b_w) \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta$ =	978915,0	Bielle Acciaio Tese
θ [°] =	21,8	(incl. puntoni di cls rispetto asse trave)	$V_{RD,s}$ [kN] =	978,9	
θ [rad] =	0,38				
cot θ =	2,50				
tan θ =	0,40				
Per $\theta = 45^\circ \rightarrow$			$V_{RD,cls,max}$ [N] = $\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,5$ =	2579850,0	
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 =	978915,0
V_{RD} [kN] = TAGLIO RESISTENTE =	978,9

Essendo il taglio resistente pari a 704.80 kN la verifica risulta soddisfatta ($V_{Ed} = 732.80$ kN).

9.2.3 Traverso

Il traverso è armato con staffe a 4 bracci/m costituite da $\Phi 12/100$. Di seguito è riportata la verifica a taglio:

sen α_{cw} [#] =	1		Diametro Staffe [mm] =	12	
b_w [mm] =	1000	Base Sezione	Braccia Staffe =	4	
d [mm] =	637	Altezza utile	A_{sw} [mm ²] =	452,4	
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 Premilinari:		
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] = $(A_{sw}/b_w) \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta$ =	1409637,6	Bielle Acciaio Tese
θ [°] =	21,8	(incl. puntoni di cls rispetto asse trave)	$V_{RD,s}$ [kN] =	1409,6	
θ [rad] =	0,38				
cot θ =	2,50				
tan θ =	0,40				
Per $\theta = 45^\circ \rightarrow$			$V_{RD,cls,max}$ [N] = $\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd} \cdot 0,5$ =	2579850,0	
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 =	1409637,6
V_{RD} [kN] = TAGLIO RESISTENTE =	1409,6

Essendo il taglio resistente pari a 704.80 kN la verifica risulta soddisfatta ($V_{Ed} = 1093.60$ 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 scatolare	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
Piedritti	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 scatolare

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IN1A	20	D26CL	CL 03 00 001	A	43 di 43

11 ALLEGATO TABULATI DI CALCOLO

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice		
Altezza esterna	9,10	[m]	
Larghezza esterna	17,10	[m]	
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]	
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]	
Spessore piedritto sinistro	1,30	[m]	
Spessore piedritto destro	1,30	[m]	
Spessore fondazione	1,30	[m]	
Spessore traverso	1,30	[m]	

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Ballast + armamento		
Spessore dello strato	0,80	[m]	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]	
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]	
Angolo di attrito	30,00	[°]	
Coesione	0	[kPa]	

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 teso/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 - LM71)

Distr	Terreno	X _i = -20,20	X _f = 5,35	V _{ni} = 40,56	V _{nf} = 40,56
Distr	Terreno	X _i = 11,75	X _f = 37,50	V _{ni} = 40,56	V _{nf} = 40,56

Conc	Terreno	X= 6,15	F _y = 126,74
Conc	Terreno	X= 7,74	F _y = 126,74
Conc	Terreno	X= 9,35	F _y = 126,74
Conc	Terreno	X= 10,95	F _y = 126,74

Condizione di carico n° 8 (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° 9 (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° 10 (Variazione termica uniforme)

Term	Traverso	D _{te} = -15,00	D _{ti} = -15,00
------	----------	--------------------------	--------------------------

Condizione di carico n° 11 (Gradiente di temperatura)

Term	Traverso	D _{te} = 0,00	D _{ti} = 5,00
------	----------	------------------------	------------------------

Condizione di carico n° 12 (Ritiro)

Term	Traverso	D _{te} = -28,00	D _{ti} = -28,00
------	----------	--------------------------	--------------------------

Impostazioni di progettoVerifica 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

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

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

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

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 w1=0,20 w2=0,30 w3=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 - LM71	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
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 - LM71	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
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 - LM71	Sfavorevole	1.35	0.80	1.08
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 - LM71	Sfavorevole	1.15	0.80	0.92
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 - LM71	Sfavorevole	1.35	0.80	1.08
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 - LM71	Sfavorevole	1.15	0.80	0.92
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 - LM71	Sfavorevole	1.35	0.80	1.08
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 - LM71	Sfavorevole	1.15	0.80	0.92
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 - LM71	Sfavorevole	1.35	0.80	1.08
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 - LM71	Sfavorevole	1.15	0.80	0.92
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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
VdT - LM71	Sfavorevole	1.00	0.20	0.20
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 - LM71	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° 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 - LM71	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80
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 - LM71	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80
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° 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
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° 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 - LM71	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80
VdT - Stradale	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
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° 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	0.60	0.60
Gradiente di temperatura	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
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 - LM71	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80
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° 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	0.60	0.60
Ritiro	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 38 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 - LM71	Sfavorevole	1.00	0.80	0.80
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° 39 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

Combinazione n° 40 SLE (Quasi Permanente) - 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° 41 SLE (Quasi Permanente) - 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° 42 SLE (Quasi Permanente) - 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° 43 SLE (Quasi Permanente) - 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

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]
 a Riposo [combinazione 38]
 a Riposo [combinazione 39]
 a Riposo [combinazione 40]
 a Riposo [combinazione 41]
 a Riposo [combinazione 42]
 a Riposo [combinazione 43]

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 pericolose	IV - Opere strategiche ed industrie molto
Vita di riferimento	100 anni

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.99 [m/s ²]
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/s ²]
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
38	0,384	0,000
39	0,384	0,000
40	0,384	0,477
41	0,384	0,477
42	0,384	0,477
43	0,384	0,477

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	162
Numero elementi traverso	88
Numero elementi piedritto sinistro	80
Numero elementi piedritto destro	80
Numero molle fondazione	163
Numero molle piedritto sinistro	81
Numero molle piedritto destro	81

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7,1948 [kPa]	Pressione inf. 93,5826 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7,1948 [kPa]	Pressione inf. 93,5826 [kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6,7678 [kPa]	Pressione inf. 88,0279 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6,7678 [kPa]	Pressione inf. 88,0279 [kPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	18,7200
-20,76	5,59	71,1759
5,59	5,91	223,8976
5,91	6,71	171,4417
6,71	7,18	18,7200
7,18	8,30	171,4417
8,30	8,79	18,7200

8,79	9,91	171,4417
9,91	10,39	18,7200
10,39	11,19	171,4417
11,19	11,51	223,9147
11,51	38,06	71,1930
38,06	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 27,3556 [kPa] Pressione inf. 113,7434 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 27,3622 [kPa] Pressione inf. 113,7500 [kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	59,0846
5,59	5,91	189,1809
5,91	6,71	144,4963
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	144,4963
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	144,4963
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	144,4963
11,19	11,51	189,1955
11,51	38,06	59,0992
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 27,7688 [kPa] Pressione inf. 109,0290 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 27,7757 [kPa] Pressione inf. 109,0358 [kPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

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

-30,76	-20,76	18,7200
-20,76	5,59	60,6847
5,59	5,91	182,8621
5,91	6,71	140,8973
6,71	7,18	18,7200
7,18	8,30	140,8973
8,30	8,79	18,7200
8,79	9,91	140,8973
9,91	10,39	18,7200
10,39	11,19	140,8973
11,19	11,51	182,8757
11,51	38,06	60,6984
38,06	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,3235 [kPa] Pressione inf. 109,7112 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,3287 [kPa] Pressione inf. 109,7165 [kPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	50,1477
5,59	5,91	154,2247
5,91	6,71	118,4770
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	118,4770
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	118,4770
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	118,4770
11,19	11,51	154,2364
11,51	38,06	50,1594
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,5686 [kPa] Pressione inf. 104,8288 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,5741 [kPa] Pressione inf. 104,8343 [kPa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	18,7200
-20,76	5,59	60,6847
5,59	5,91	182,8621
5,91	6,71	140,8973
6,71	7,18	18,7200
7,18	8,30	140,8973
8,30	8,79	18,7200
8,79	9,91	140,8973
9,91	10,39	18,7200
10,39	11,19	140,8973
11,19	11,51	182,8757
11,51	38,06	60,6984
38,06	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 23,3235 [kPa] Pressione inf. 109,7112 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 23,3287 [kPa] Pressione inf. 109,7165 [kPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	50,1477
5,59	5,91	154,2247
5,91	6,71	118,4770
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	118,4770
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	118,4770
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	118,4770
11,19	11,51	154,2364
11,51	38,06	50,1594
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,5686 [kPa] Pressione inf. 104,8288 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,5741 [kPa] Pressione inf. 104,8343 [kPa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	18,7200
-20,76	5,59	60,6847
5,59	5,91	182,8621
5,91	6,71	140,8973
6,71	7,18	18,7200
7,18	8,30	140,8973
8,30	8,79	18,7200
8,79	9,91	140,8973
9,91	10,39	18,7200
10,39	11,19	140,8973
11,19	11,51	182,8757
11,51	38,06	60,6984
38,06	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,3235 [kPa] Pressione inf. 109,7112 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,3287 [kPa] Pressione inf. 109,7165 [kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	50,1477
5,59	5,91	154,2247
5,91	6,71	118,4770
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	118,4770
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	118,4770

9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	118,4770
11,19	11,51	154,2364
11,51	38,06	50,1594
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,5686 [kPa] Pressione inf. 104,8288 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,5741 [kPa] Pressione inf. 104,8343 [kPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 18,7200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	18,7200
-20,76	5,59	60,6847
5,59	5,91	182,8621
5,91	6,71	140,8973
6,71	7,18	18,7200
7,18	8,30	140,8973
8,30	8,79	18,7200
8,79	9,91	140,8973
9,91	10,39	18,7200
10,39	11,19	140,8973
11,19	11,51	182,8757
11,51	38,06	60,6984
38,06	48,06	18,7200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,3235 [kPa] Pressione inf. 109,7112 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,3287 [kPa] Pressione inf. 109,7165 [kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000

-20,76	5,59	50,1477
5,59	5,91	154,2247
5,91	6,71	118,4770
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	118,4770
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	118,4770
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	118,4770
11,19	11,51	154,2364
11,51	38,06	50,1594
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 23,5686 [kPa]	Pressione inf. 104,8288 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 23,5741 [kPa]	Pressione inf. 104,8343 [kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 57,1916 [kPa]	Pressione inf. 57,1916 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

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

-30,76 48,06 14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 57,1916 [kPa] Pressione inf. 57,1916 [kPa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 57,1916 [kPa] Pressione inf. 57,1916 [kPa]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 57,1916 [kPa] Pressione inf. 57,1916 [kPa]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8,5213 [kPa] Pressione inf. 74,9734 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 8,5222 [kPa] Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 61,5977 [kPa] Pressione inf. 61,5977 [kPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8,5213 [kPa]	Pressione inf. 74,9734 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8,5222 [kPa]	Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 61,5977 [kPa]	Pressione inf. 61,5977 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno)	14,4000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8,5213 [kPa] Pressione inf. 74,9734 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 8,5222 [kPa] Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 61,5977 [kPa] Pressione inf. 61,5977 [kPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8,5213 [kPa] Pressione inf. 74,9734 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 8,5222 [kPa] Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 61,5977 [kPa] Pressione inf. 61,5977 [kPa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 57,1916 [kPa]	Pressione inf. 57,1916 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 57,1916 [kPa]	Pressione inf. 57,1916 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712

5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8,5213 [kPa]	Pressione inf. 74,9734 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8,5222 [kPa]	Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 61,5991 [kPa]	Pressione inf. 61,5991 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno)	14,4000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8,5213 [kPa]	Pressione inf. 74,9734 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8,5222 [kPa]	Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 61,5991 [kPa] Pressione inf. 61,5991 [kPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 57,1916 [kPa] Pressione inf. 57,1916 [kPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 57,1916 [kPa] Pressione inf. 57,1916 [kPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8,5213 [kPa] Pressione inf. 74,9734 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 8,5222 [kPa] Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 61,5991 [kPa] Pressione inf. 61,5991 [kPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	22,1712
5,59	5,91	44,7967
5,91	6,71	37,0254
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	37,0254
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	37,0254
9,91	10,39	14,4000

10,39	11,19	37,0254
11,19	11,51	44,7992
11,51	38,06	22,1738
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8,5213 [kPa]	Pressione inf. 74,9734 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8,5222 [kPa]	Pressione inf. 74,9744 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 61,5991 [kPa]	Pressione inf. 61,5991 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	53,2562
5,59	5,91	166,3834
5,91	6,71	127,5272
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	127,5272
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	127,5272
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	127,5272
11,19	11,51	166,3961
11,51	38,06	53,2689
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 20,4684 [kPa]	Pressione inf. 86,9205 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 20,4733 [kPa]	Pressione inf. 86,9254 [kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	45,4850
5,59	5,91	135,9867
5,91	6,71	104,9017
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	104,9017
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	104,9017
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	104,9017
11,19	11,51	135,9969
11,51	38,06	45,4951
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 17,4816 [kPa]	Pressione inf. 83,9338 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 17,4855 [kPa]	Pressione inf. 83,9377 [kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	45,4850

5,59	5,91	135,9867
5,91	6,71	104,9017
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	104,9017
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	104,9017
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	104,9017
11,19	11,51	135,9969
11,51	38,06	45,4951
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 17,4816 [kPa]	Pressione inf. 83,9338 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 17,4855 [kPa]	Pressione inf. 83,9377 [kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	45,4850
5,59	5,91	135,9867
5,91	6,71	104,9017
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	104,9017
8,30	8,79	14,4000

8,79	9,91	104,9017
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	104,9017
11,19	11,51	135,9969
11,51	38,06	45,4951
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 17,4816 [kPa]	Pressione inf. 83,9338 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 17,4855 [kPa]	Pressione inf. 83,9377 [kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	45,4850
5,59	5,91	135,9867
5,91	6,71	104,9017
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	104,9017
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	104,9017
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	104,9017
11,19	11,51	135,9969
11,51	38,06	45,4951

38,06 48,06 14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17,4816 [kPa] Pressione inf. 83,9338 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 17,4855 [kPa] Pressione inf. 83,9377 [kPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	-20,76	14,4000
-20,76	5,59	45,4850
5,59	5,91	135,9867
5,91	6,71	104,9017
6,71	7,18	14,4000
7,18	8,30	104,9017
8,30	8,79	14,4000
8,79	9,91	104,9017
9,91	10,39	14,4000
10,39	11,19	104,9017
11,19	11,51	135,9969
11,51	38,06	45,4951
38,06	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 17,4816 [kPa] Pressione inf. 83,9338 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 17,4855 [kPa] Pressione inf. 83,9377 [kPa]

Analisi della combinazione n° 39

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Analisi della combinazione n° 40

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
 Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 24,0867 [kPa] Pressione inf. 24,0867 [kPa]

Analisi della combinazione n° 41

Pressione in calotta(solo peso terreno) 14,4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 24,0867 [kPa]	Pressione inf. 24,0867 [kPa]
--------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 42

Pressione in calotta(solo peso terreno)	14,4000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 5,5345 [kPa]	Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 24,0867 [kPa]	Pressione inf. 24,0867 [kPa]
------------------	------------------------------	------------------------------

Analisi della combinazione n° 43

Pressione in calotta(solo peso terreno)	14,4000 [kPa]
---	---------------

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-30,76	48,06	14,4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]
Piedritto destro Pressione sup. 5,5345 [kPa] Pressione inf. 71,9866 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 24,0867 [kPa] Pressione inf. 24,0867 [kPa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,364
2,39	0,004	0,273
4,18	0,003	0,181
5,87	0,002	0,117
7,66	0,001	0,082
9,44	-0,001	0,082
11,23	-0,002	0,116
12,91	-0,003	0,179
14,68	-0,004	0,269
16,45	-0,005	0,360

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,000	0,376
2,47	0,000	0,474
4,22	-0,001	0,578
5,91	-0,002	0,659
7,74	-0,002	0,708
9,35	-0,003	0,708
11,19	-0,003	0,658
12,88	-0,004	0,576
14,63	-0,005	0,471
16,45	-0,005	0,372

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,364
1,53	-0,028	0,366
2,41	-0,052	0,367
3,28	-0,067	0,369
4,16	-0,074	0,370
4,94	-0,075	0,371
5,82	-0,069	0,372
6,69	-0,056	0,374
7,57	-0,033	0,375
8,45	0,000	0,376

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,005	0,360

1,53	0,028	0,362
2,41	0,050	0,363
3,28	0,065	0,365
4,16	0,072	0,366
4,94	0,072	0,367
5,82	0,066	0,368
6,69	0,052	0,370
7,57	0,028	0,371
8,45	-0,005	0,372

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,279
2,39	0,003	0,212
4,18	0,002	0,143
5,87	0,001	0,094
7,66	0,000	0,068
9,44	0,000	0,067
11,23	-0,001	0,093
12,91	-0,002	0,141
14,68	-0,003	0,209
16,45	-0,004	0,276

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,000	0,288
2,47	0,000	0,361
4,22	-0,001	0,439
5,91	-0,001	0,500
7,74	-0,002	0,537
9,35	-0,002	0,537
11,19	-0,003	0,499
12,88	-0,004	0,437
14,63	-0,004	0,358
16,45	-0,005	0,285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,279
1,53	-0,020	0,281
2,41	-0,036	0,282
3,28	-0,046	0,283
4,16	-0,052	0,284
4,94	-0,053	0,285
5,82	-0,049	0,286

6,69	-0,039	0,287
7,57	-0,023	0,288
8,45	0,000	0,288

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,004	0,276
1,53	0,019	0,277
2,41	0,035	0,278
3,28	0,045	0,279
4,16	0,050	0,280
4,94	0,050	0,281
5,82	0,046	0,282
6,69	0,036	0,283
7,57	0,020	0,284
8,45	-0,005	0,285

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,580
2,39	0,004	0,433
4,18	0,003	0,277
5,87	0,002	0,167
7,66	0,001	0,105
9,44	-0,001	0,105
11,23	-0,002	0,164
12,91	-0,003	0,272
14,68	-0,004	0,424
16,45	-0,005	0,571

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,276	0,604
2,47	0,211	0,909
4,22	0,148	1,215
5,91	0,088	1,453
7,74	0,023	1,594
9,35	-0,034	1,593
11,19	-0,100	1,450
12,88	-0,160	1,210
14,63	-0,222	0,901
16,45	-0,287	0,594

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,580
1,53	-0,043	0,583
2,41	-0,071	0,586
3,28	-0,079	0,589
4,16	-0,069	0,592
4,94	-0,044	0,594
5,82	0,003	0,596
6,69	0,070	0,599
7,57	0,160	0,601
8,45	0,276	0,604

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,005	0,571
1,53	0,042	0,573
2,41	0,068	0,576
3,28	0,075	0,579
4,16	0,063	0,582
4,94	0,037	0,584
5,82	-0,011	0,587
6,69	-0,079	0,589
7,57	-0,171	0,591
8,45	-0,287	0,594

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,463
2,39	0,004	0,348
4,18	0,003	0,224
5,87	0,002	0,137
7,66	0,001	0,088
9,44	-0,001	0,087
11,23	-0,002	0,135
12,91	-0,003	0,220
14,68	-0,004	0,340
16,45	-0,005	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,230	0,482
2,47	0,176	0,729
4,22	0,124	0,977
5,91	0,074	1,171
7,74	0,019	1,285
9,35	-0,029	1,284
11,19	-0,084	1,168

12,88	-0,134	0,973
14,63	-0,186	0,722
16,45	-0,240	0,473

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,463
1,53	-0,032	0,466
2,41	-0,052	0,468
3,28	-0,057	0,470
4,16	-0,047	0,472
4,94	-0,026	0,474
5,82	0,011	0,476
6,69	0,065	0,478
7,57	0,138	0,480
8,45	0,230	0,482

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,005	0,455
1,53	0,031	0,457
2,41	0,049	0,459
3,28	0,053	0,462
4,16	0,042	0,464
4,94	0,020	0,466
5,82	-0,018	0,468
6,69	-0,073	0,470
7,57	-0,147	0,472
8,45	-0,240	0,473

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,547
2,39	0,004	0,418
4,18	0,003	0,279
5,87	0,002	0,181
7,66	0,001	0,126
9,44	-0,001	0,124
11,23	-0,002	0,176
12,91	-0,003	0,270
14,68	-0,004	0,402
16,45	-0,005	0,528

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,270	0,567
2,47	0,206	0,842
4,22	0,143	1,115
5,91	0,083	1,326
7,74	0,018	1,450
9,35	-0,039	1,448
11,19	-0,105	1,320
12,88	-0,164	1,105
14,63	-0,227	0,828
16,45	-0,292	0,549

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,547
1,53	-0,036	0,549
2,41	-0,058	0,552
3,28	-0,062	0,554
4,16	-0,049	0,557
4,94	-0,024	0,559
5,82	0,020	0,561
6,69	0,083	0,563
7,57	0,165	0,565
8,45	0,270	0,567

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,005	0,528
1,53	0,033	0,531
2,41	0,053	0,533
3,28	0,054	0,536
4,16	0,039	0,538
4,94	0,012	0,540
5,82	-0,034	0,542
6,69	-0,099	0,545
7,57	-0,184	0,547
8,45	-0,292	0,549

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,435
2,39	0,004	0,335
4,18	0,003	0,227
5,87	0,002	0,149
7,66	0,001	0,105

9,44	-0,001	0,104
11,23	-0,002	0,145
12,91	-0,003	0,219
14,68	-0,004	0,322
16,45	-0,005	0,419

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,225	0,452
2,47	0,171	0,672
4,22	0,119	0,893
5,91	0,069	1,063
7,74	0,015	1,164
9,35	-0,033	1,162
11,19	-0,088	1,058
12,88	-0,138	0,884
14,63	-0,190	0,660
16,45	-0,244	0,436

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,435
1,53	-0,026	0,437
2,41	-0,041	0,439
3,28	-0,042	0,441
4,16	-0,031	0,443
4,94	-0,010	0,445
5,82	0,026	0,447
6,69	0,076	0,448
7,57	0,142	0,450
8,45	0,225	0,452

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,005	0,419
1,53	0,023	0,421
2,41	0,036	0,423
3,28	0,036	0,425
4,16	0,022	0,427
4,94	0,000	0,429
5,82	-0,038	0,430
6,69	-0,090	0,432
7,57	-0,158	0,434
8,45	-0,244	0,436

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,006	0,518
2,39	0,004	0,397
4,18	0,003	0,262
5,87	0,002	0,165
7,66	0,001	0,111
9,44	-0,001	0,110
11,23	-0,002	0,163
12,91	-0,003	0,257
14,68	-0,004	0,388
16,45	-0,006	0,508

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,343	0,539
2,47	0,263	0,827
4,22	0,185	1,111
5,91	0,111	1,329
7,74	0,030	1,457
9,35	-0,041	1,457
11,19	-0,122	1,326
12,88	-0,197	1,106
14,63	-0,274	0,820
16,45	-0,355	0,529

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,006	0,518
1,53	-0,030	0,520
2,41	-0,044	0,523
3,28	-0,041	0,526
4,16	-0,020	0,528
4,94	0,013	0,530
5,82	0,067	0,532
6,69	0,139	0,535
7,57	0,230	0,537
8,45	0,343	0,539

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,006	0,508
1,53	0,028	0,511
2,41	0,041	0,513
3,28	0,036	0,516

4,16	0,014	0,518
4,94	-0,020	0,520
5,82	-0,075	0,522
6,69	-0,148	0,525
7,57	-0,240	0,527
8,45	-0,355	0,529

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,410
2,39	0,004	0,317
4,18	0,003	0,212
5,87	0,002	0,135
7,66	0,001	0,092
9,44	-0,001	0,092
11,23	-0,002	0,133
12,91	-0,003	0,208
14,68	-0,004	0,310
16,45	-0,005	0,402

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,286	0,427
2,47	0,219	0,660
4,22	0,154	0,889
5,91	0,092	1,066
7,74	0,025	1,170
9,35	-0,035	1,169
11,19	-0,102	1,063
12,88	-0,164	0,885
14,63	-0,229	0,653
16,45	-0,296	0,419

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,410
1,53	-0,020	0,413
2,41	-0,030	0,415
3,28	-0,024	0,417
4,16	-0,006	0,419
4,94	0,021	0,420
5,82	0,065	0,422
6,69	0,122	0,424
7,57	0,196	0,426
8,45	0,286	0,427

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,005	0,402
1,53	0,019	0,404
2,41	0,027	0,406
3,28	0,021	0,408
4,16	0,001	0,410
4,94	-0,027	0,412
5,82	-0,072	0,414
6,69	-0,130	0,415
7,57	-0,205	0,417
8,45	-0,296	0,419

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,535
2,39	0,004	0,402
4,18	0,003	0,260
5,87	0,002	0,160
7,66	0,001	0,105
9,44	-0,001	0,104
11,23	-0,002	0,158
12,91	-0,003	0,256
14,68	-0,004	0,393
16,45	-0,005	0,525

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,264	0,556
2,47	0,202	0,836
4,22	0,142	1,114
5,91	0,084	1,328
7,74	0,022	1,454
9,35	-0,033	1,454
11,19	-0,096	1,325
12,88	-0,154	1,109
14,63	-0,213	0,829
16,45	-0,276	0,546

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,535
1,53	-0,038	0,538

2,41	-0,062	0,540
3,28	-0,069	0,543
4,16	-0,058	0,545
4,94	-0,034	0,547
5,82	0,010	0,549
6,69	0,073	0,552
7,57	0,157	0,554
8,45	0,264	0,556

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,005	0,525
1,53	0,037	0,528
2,41	0,060	0,530
3,28	0,065	0,533
4,16	0,053	0,535
4,94	0,027	0,537
5,82	-0,018	0,539
6,69	-0,082	0,542
7,57	-0,167	0,544
8,45	-0,276	0,546

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,425
2,39	0,004	0,322
4,18	0,003	0,210
5,87	0,002	0,131
7,66	0,001	0,087
9,44	-0,001	0,087
11,23	-0,002	0,129
12,91	-0,003	0,206
14,68	-0,004	0,314
16,45	-0,005	0,416

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,220	0,441
2,47	0,168	0,667
4,22	0,118	0,892
5,91	0,070	1,065
7,74	0,018	1,167
9,35	-0,028	1,166
11,19	-0,080	1,062
12,88	-0,128	0,887
14,63	-0,178	0,661
16,45	-0,230	0,433

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,425
1,53	-0,028	0,427
2,41	-0,045	0,429
3,28	-0,048	0,431
4,16	-0,038	0,433
4,94	-0,018	0,435
5,82	0,017	0,436
6,69	0,067	0,438
7,57	0,134	0,440
8,45	0,220	0,441

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,005	0,416
1,53	0,026	0,418
2,41	0,042	0,420
3,28	0,044	0,422
4,16	0,033	0,424
4,94	0,012	0,426
5,82	-0,024	0,428
6,69	-0,075	0,429
7,57	-0,143	0,431
8,45	-0,230	0,433

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,006	0,507
2,39	0,005	0,394
4,18	0,003	0,263
5,87	0,002	0,168
7,66	0,001	0,115
9,44	-0,001	0,114
11,23	-0,002	0,166
12,91	-0,003	0,259
14,68	-0,005	0,385
16,45	-0,006	0,497

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,402	0,528
2,47	0,308	0,828

4,22	0,217	1,120
5,91	0,130	1,343
7,74	0,036	1,474
9,35	-0,047	1,473
11,19	-0,142	1,339
12,88	-0,229	1,114
14,63	-0,319	0,820
16,45	-0,413	0,518

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,006	0,507
1,53	-0,024	0,510
2,41	-0,033	0,512
3,28	-0,023	0,515
4,16	0,005	0,517
4,94	0,045	0,519
5,82	0,105	0,522
6,69	0,184	0,524
7,57	0,282	0,526
8,45	0,402	0,528

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,006	0,497
1,53	0,023	0,500
2,41	0,030	0,502
3,28	0,018	0,505
4,16	-0,011	0,507
4,94	-0,051	0,509
5,82	-0,113	0,512
6,69	-0,193	0,514
7,57	-0,293	0,516
8,45	-0,413	0,518

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,006	0,402
2,39	0,004	0,315
4,18	0,003	0,213
5,87	0,002	0,138
7,66	0,001	0,095
9,44	-0,001	0,095
11,23	-0,002	0,136
12,91	-0,003	0,209

14,68	-0,004	0,307
16,45	-0,006	0,393

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,335	0,418
2,47	0,257	0,660
4,22	0,181	0,896
5,91	0,109	1,077
7,74	0,030	1,183
9,35	-0,039	1,183
11,19	-0,119	1,074
12,88	-0,191	0,892
14,63	-0,267	0,654
16,45	-0,345	0,410

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,006	0,402
1,53	-0,016	0,404
2,41	-0,020	0,406
3,28	-0,009	0,408
4,16	0,015	0,410
4,94	0,048	0,411
5,82	0,097	0,413
6,69	0,160	0,415
7,57	0,239	0,417
8,45	0,335	0,418

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,006	0,393
1,53	0,014	0,395
2,41	0,018	0,397
3,28	0,006	0,399
4,16	-0,020	0,401
4,94	-0,053	0,403
5,82	-0,104	0,405
6,69	-0,168	0,406
7,57	-0,248	0,408
8,45	-0,345	0,410

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

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

0,65	0,676	0,129
2,39	0,675	0,157
4,18	0,674	0,137
5,87	0,672	0,103
7,66	0,671	0,072
9,44	0,670	0,064
11,23	0,669	0,092
12,91	0,667	0,164
14,68	0,666	0,293
16,45	0,664	0,466

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	1,314	0,137
2,47	1,313	0,294
4,22	1,313	0,424
5,91	1,312	0,514
7,74	1,311	0,567
9,35	1,310	0,574
11,19	1,309	0,548
12,88	1,308	0,507
14,63	1,307	0,472
16,45	1,306	0,478

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,676	0,129
1,53	0,719	0,130
2,41	0,779	0,131
3,28	0,850	0,132
4,16	0,927	0,133
4,94	0,998	0,134
5,82	1,078	0,135
6,69	1,158	0,136
7,57	1,236	0,136
8,45	1,314	0,137

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,664	0,466
1,53	0,756	0,468
2,41	0,847	0,469
3,28	0,937	0,471
4,16	1,023	0,472
4,94	1,094	0,473
5,82	1,167	0,475

6,69	1,228	0,476
7,57	1,276	0,477
8,45	1,306	0,478

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,064
2,39	0,675	0,111
4,18	0,674	0,109
5,87	0,672	0,086
7,66	0,671	0,063
9,44	0,670	0,055
11,23	0,669	0,076
12,91	0,667	0,136
14,68	0,666	0,247
16,45	0,664	0,402

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,314	0,071
2,47	1,313	0,210
4,22	1,313	0,322
5,91	1,312	0,398
7,74	1,311	0,442
9,35	1,310	0,450
11,19	1,309	0,432
12,88	1,308	0,405
14,63	1,307	0,387
16,45	1,306	0,412

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,064
1,53	0,726	0,065
2,41	0,792	0,066
3,28	0,866	0,067
4,16	0,945	0,068
4,94	1,015	0,068
5,82	1,094	0,069
6,69	1,170	0,070
7,57	1,243	0,070
8,45	1,314	0,071

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,664	0,402
1,53	0,749	0,403
2,41	0,835	0,404
3,28	0,921	0,406
4,16	1,005	0,407
4,94	1,077	0,408
5,82	1,151	0,409
6,69	1,216	0,410
7,57	1,269	0,411
8,45	1,306	0,412

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,129
2,39	0,675	0,157
4,18	0,674	0,137
5,87	0,672	0,103
7,66	0,671	0,072
9,44	0,670	0,064
11,23	0,669	0,092
12,91	0,667	0,164
14,68	0,666	0,293
16,45	0,664	0,466

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,314	0,137
2,47	1,313	0,294
4,22	1,313	0,424
5,91	1,312	0,514
7,74	1,311	0,567
9,35	1,310	0,574
11,19	1,309	0,548
12,88	1,308	0,507
14,63	1,307	0,472
16,45	1,306	0,478

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,129
1,53	0,719	0,130
2,41	0,779	0,131
3,28	0,850	0,132
4,16	0,927	0,133

4,94	0,998	0,134
5,82	1,078	0,135
6,69	1,158	0,136
7,57	1,236	0,136
8,45	1,314	0,137

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,664	0,466
1,53	0,756	0,468
2,41	0,847	0,469
3,28	0,937	0,471
4,16	1,023	0,472
4,94	1,094	0,473
5,82	1,167	0,475
6,69	1,228	0,476
7,57	1,276	0,477
8,45	1,306	0,478

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,064
2,39	0,675	0,111
4,18	0,674	0,109
5,87	0,672	0,086
7,66	0,671	0,063
9,44	0,670	0,055
11,23	0,669	0,076
12,91	0,667	0,136
14,68	0,666	0,247
16,45	0,664	0,402

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,314	0,071
2,47	1,313	0,210
4,22	1,313	0,322
5,91	1,312	0,398
7,74	1,311	0,442
9,35	1,310	0,450
11,19	1,309	0,432
12,88	1,308	0,405
14,63	1,307	0,387
16,45	1,306	0,412

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,676	0,064
1,53	0,726	0,065
2,41	0,792	0,066
3,28	0,866	0,067
4,16	0,945	0,068
4,94	1,015	0,068
5,82	1,094	0,069
6,69	1,170	0,070
7,57	1,243	0,070
8,45	1,314	0,071

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,664	0,402
1,53	0,749	0,403
2,41	0,835	0,404
3,28	0,921	0,406
4,16	1,005	0,407
4,94	1,077	0,408
5,82	1,151	0,409
6,69	1,216	0,410
7,57	1,269	0,411
8,45	1,306	0,412

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,126
2,39	0,702	0,168
4,18	0,700	0,151
5,87	0,699	0,115
7,66	0,698	0,083
9,44	0,696	0,075
11,23	0,695	0,105
12,91	0,693	0,180
14,68	0,692	0,310
16,45	0,690	0,478

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,558	0,136
2,47	1,513	0,360
4,22	1,470	0,546
5,91	1,428	0,676
7,74	1,383	0,751

9,35	1,343	0,759
11,19	1,297	0,711
12,88	1,255	0,633
14,63	1,211	0,545
16,45	1,166	0,491

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,126
1,53	0,759	0,128
2,41	0,837	0,129
3,28	0,928	0,130
4,16	1,028	0,132
4,94	1,121	0,132
5,82	1,229	0,134
6,69	1,338	0,135
7,57	1,448	0,135
8,45	1,558	0,136

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,690	0,478
1,53	0,774	0,479
2,41	0,855	0,481
3,28	0,930	0,483
4,16	1,000	0,484
4,94	1,054	0,486
5,82	1,105	0,487
6,69	1,143	0,489
7,57	1,164	0,490
8,45	1,166	0,491

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,062
2,39	0,702	0,122
4,18	0,700	0,123
5,87	0,699	0,099
7,66	0,698	0,073
9,44	0,696	0,065
11,23	0,695	0,089
12,91	0,693	0,151
14,68	0,692	0,264
16,45	0,690	0,413

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,558	0,070
2,47	1,513	0,276
4,22	1,470	0,444
5,91	1,428	0,560
7,74	1,383	0,626
9,35	1,343	0,634
11,19	1,297	0,595
12,88	1,255	0,530
14,63	1,211	0,461
16,45	1,166	0,425

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,062
1,53	0,767	0,063
2,41	0,849	0,064
3,28	0,943	0,065
4,16	1,045	0,066
4,94	1,139	0,067
5,82	1,245	0,068
6,69	1,350	0,068
7,57	1,454	0,069
8,45	1,558	0,070

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,690	0,413
1,53	0,767	0,415
2,41	0,842	0,416
3,28	0,915	0,418
4,16	0,982	0,419
4,94	1,037	0,420
5,82	1,090	0,421
6,69	1,131	0,423
7,57	1,157	0,424
8,45	1,166	0,425

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,126
2,39	0,702	0,168
4,18	0,700	0,151

5,87	0,699	0,115
7,66	0,698	0,083
9,44	0,696	0,075
11,23	0,695	0,105
12,91	0,693	0,180
14,68	0,692	0,310
16,45	0,690	0,478

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,558	0,136
2,47	1,513	0,360
4,22	1,470	0,546
5,91	1,428	0,676
7,74	1,383	0,751
9,35	1,343	0,759
11,19	1,297	0,711
12,88	1,255	0,633
14,63	1,211	0,545
16,45	1,166	0,491

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,126
1,53	0,759	0,128
2,41	0,837	0,129
3,28	0,928	0,130
4,16	1,028	0,132
4,94	1,121	0,132
5,82	1,229	0,134
6,69	1,338	0,135
7,57	1,448	0,135
8,45	1,558	0,136

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,690	0,478
1,53	0,774	0,479
2,41	0,855	0,481
3,28	0,930	0,483
4,16	1,000	0,484
4,94	1,054	0,486
5,82	1,105	0,487
6,69	1,143	0,489
7,57	1,164	0,490
8,45	1,166	0,491

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,062
2,39	0,702	0,122
4,18	0,700	0,123
5,87	0,699	0,099
7,66	0,698	0,073
9,44	0,696	0,065
11,23	0,695	0,089
12,91	0,693	0,151
14,68	0,692	0,264
16,45	0,690	0,413

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	1,558	0,070
2,47	1,513	0,276
4,22	1,470	0,444
5,91	1,428	0,560
7,74	1,383	0,626
9,35	1,343	0,634
11,19	1,297	0,595
12,88	1,255	0,530
14,63	1,211	0,461
16,45	1,166	0,425

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,703	0,062
1,53	0,767	0,063
2,41	0,849	0,064
3,28	0,943	0,065
4,16	1,045	0,066
4,94	1,139	0,067
5,82	1,245	0,068
6,69	1,350	0,068
7,57	1,454	0,069
8,45	1,558	0,070

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,690	0,413
1,53	0,767	0,415

2,41	0,842	0,416
3,28	0,915	0,418
4,16	0,982	0,419
4,94	1,037	0,420
5,82	1,090	0,421
6,69	1,131	0,423
7,57	1,157	0,424
8,45	1,166	0,425

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,664	0,405
2,39	-0,666	0,251
4,18	-0,667	0,137
5,87	-0,669	0,077
7,66	-0,670	0,055
9,44	-0,671	0,062
11,23	-0,672	0,086
12,91	-0,673	0,107
14,68	-0,675	0,109
16,45	-0,676	0,062

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-1,309	0,414
2,47	-1,310	0,389
4,22	-1,312	0,406
5,91	-1,313	0,433
7,74	-1,314	0,450
9,35	-1,314	0,442
11,19	-1,315	0,397
12,88	-1,316	0,320
14,63	-1,317	0,208
16,45	-1,317	0,068

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,664	0,405
1,53	-0,749	0,406
2,41	-0,836	0,407
3,28	-0,922	0,408
4,16	-1,007	0,410
4,94	-1,079	0,411
5,82	-1,154	0,412
6,69	-1,219	0,413

7,57	-1,272	0,414
8,45	-1,309	0,414

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,676	0,062
1,53	-0,727	0,063
2,41	-0,793	0,063
3,28	-0,867	0,064
4,16	-0,946	0,065
4,94	-1,017	0,066
5,82	-1,096	0,066
6,69	-1,173	0,067
7,57	-1,246	0,067
8,45	-1,317	0,068

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,664	0,405
2,39	-0,666	0,251
4,18	-0,667	0,137
5,87	-0,669	0,077
7,66	-0,670	0,055
9,44	-0,671	0,062
11,23	-0,672	0,086
12,91	-0,673	0,107
14,68	-0,675	0,109
16,45	-0,676	0,062

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-1,309	0,414
2,47	-1,310	0,389
4,22	-1,312	0,406
5,91	-1,313	0,433
7,74	-1,314	0,450
9,35	-1,314	0,442
11,19	-1,315	0,397
12,88	-1,316	0,320
14,63	-1,317	0,208
16,45	-1,317	0,068

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

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

0,65	-0,664	0,405
1,53	-0,749	0,406
2,41	-0,836	0,407
3,28	-0,922	0,408
4,16	-1,007	0,410
4,94	-1,079	0,411
5,82	-1,154	0,412
6,69	-1,219	0,413
7,57	-1,272	0,414
8,45	-1,309	0,414

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,676	0,062
1,53	-0,727	0,063
2,41	-0,793	0,063
3,28	-0,867	0,064
4,16	-0,946	0,065
4,94	-1,017	0,066
5,82	-1,096	0,066
6,69	-1,173	0,067
7,57	-1,246	0,067
8,45	-1,317	0,068

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,690	0,416
2,39	-0,692	0,268
4,18	-0,693	0,153
5,87	-0,695	0,089
7,66	-0,696	0,065
9,44	-0,698	0,073
11,23	-0,699	0,099
12,91	-0,700	0,122
14,68	-0,702	0,121
16,45	-0,703	0,059

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-1,169	0,428
2,47	-1,214	0,463
4,22	-1,258	0,532
5,91	-1,300	0,596
7,74	-1,346	0,634
9,35	-1,386	0,626
11,19	-1,431	0,559
12,88	-1,473	0,442

14,63	-1,516	0,274
16,45	-1,561	0,067

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,690	0,416
1,53	-0,767	0,417
2,41	-0,843	0,419
3,28	-0,916	0,420
4,16	-0,984	0,422
4,94	-1,039	0,423
5,82	-1,092	0,424
6,69	-1,133	0,425
7,57	-1,160	0,426
8,45	-1,169	0,428

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,703	0,059
1,53	-0,767	0,060
2,41	-0,850	0,061
3,28	-0,945	0,062
4,16	-1,047	0,063
4,94	-1,141	0,064
5,82	-1,247	0,065
6,69	-1,353	0,066
7,57	-1,457	0,067
8,45	-1,561	0,067

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,690	0,416
2,39	-0,692	0,268
4,18	-0,693	0,153
5,87	-0,695	0,089
7,66	-0,696	0,065
9,44	-0,698	0,073
11,23	-0,699	0,099
12,91	-0,700	0,122
14,68	-0,702	0,121
16,45	-0,703	0,059

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

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

0,65	-1,169	0,428
2,47	-1,214	0,463
4,22	-1,258	0,532
5,91	-1,300	0,596
7,74	-1,346	0,634
9,35	-1,386	0,626
11,19	-1,431	0,559
12,88	-1,473	0,442
14,63	-1,516	0,274
16,45	-1,561	0,067

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,690	0,416
1,53	-0,767	0,417
2,41	-0,843	0,419
3,28	-0,916	0,420
4,16	-0,984	0,422
4,94	-1,039	0,423
5,82	-1,092	0,424
6,69	-1,133	0,425
7,57	-1,160	0,426
8,45	-1,169	0,428

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,703	0,059
1,53	-0,767	0,060
2,41	-0,850	0,061
3,28	-0,945	0,062
4,16	-1,047	0,063
4,94	-1,141	0,064
5,82	-1,247	0,065
6,69	-1,353	0,066
7,57	-1,457	0,067
8,45	-1,561	0,067

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,664	0,469
2,39	-0,666	0,297
4,18	-0,667	0,166
5,87	-0,669	0,093
7,66	-0,670	0,064
9,44	-0,671	0,072

11,23	-0,672	0,102
12,91	-0,674	0,136
14,68	-0,675	0,155
16,45	-0,676	0,126

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-1,309	0,481
2,47	-1,310	0,474
4,22	-1,312	0,508
5,91	-1,313	0,549
7,74	-1,314	0,574
9,35	-1,314	0,567
11,19	-1,315	0,513
12,88	-1,316	0,423
14,63	-1,317	0,292
16,45	-1,317	0,134

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,664	0,469
1,53	-0,756	0,471
2,41	-0,848	0,472
3,28	-0,938	0,474
4,16	-1,024	0,475
4,94	-1,096	0,476
5,82	-1,169	0,477
6,69	-1,231	0,479
7,57	-1,279	0,480
8,45	-1,309	0,481

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,676	0,126
1,53	-0,720	0,127
2,41	-0,780	0,128
3,28	-0,851	0,129
4,16	-0,929	0,130
4,94	-1,000	0,131
5,82	-1,081	0,132
6,69	-1,161	0,133
7,57	-1,239	0,134
8,45	-1,317	0,134

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,664	0,469
2,39	-0,666	0,297
4,18	-0,667	0,166
5,87	-0,669	0,093
7,66	-0,670	0,064
9,44	-0,671	0,072
11,23	-0,672	0,102
12,91	-0,674	0,136
14,68	-0,675	0,155
16,45	-0,676	0,126

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-1,309	0,481
2,47	-1,310	0,474
4,22	-1,312	0,508
5,91	-1,313	0,549
7,74	-1,314	0,574
9,35	-1,314	0,567
11,19	-1,315	0,513
12,88	-1,316	0,423
14,63	-1,317	0,292
16,45	-1,317	0,134

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,664	0,469
1,53	-0,756	0,471
2,41	-0,848	0,472
3,28	-0,938	0,474
4,16	-1,024	0,475
4,94	-1,096	0,476
5,82	-1,169	0,477
6,69	-1,231	0,479
7,57	-1,279	0,480
8,45	-1,309	0,481

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,676	0,126
1,53	-0,720	0,127
2,41	-0,780	0,128
3,28	-0,851	0,129
4,16	-0,929	0,130

4,94	-1,000	0,131
5,82	-1,081	0,132
6,69	-1,161	0,133
7,57	-1,239	0,134
8,45	-1,317	0,134

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,690	0,480
2,39	-0,692	0,314
4,18	-0,693	0,181
5,87	-0,695	0,105
7,66	-0,696	0,075
9,44	-0,698	0,083
11,23	-0,699	0,115
12,91	-0,700	0,150
14,68	-0,702	0,167
16,45	-0,703	0,124

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-1,169	0,494
2,47	-1,215	0,548
4,22	-1,258	0,634
5,91	-1,300	0,712
7,74	-1,346	0,759
9,35	-1,386	0,751
11,19	-1,431	0,675
12,88	-1,473	0,545
14,63	-1,516	0,358
16,45	-1,561	0,134

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,690	0,480
1,53	-0,775	0,482
2,41	-0,856	0,484
3,28	-0,932	0,485
4,16	-1,001	0,487
4,94	-1,056	0,488
5,82	-1,108	0,490
6,69	-1,146	0,491
7,57	-1,167	0,493
8,45	-1,169	0,494

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,703	0,124
1,53	-0,760	0,125
2,41	-0,837	0,126
3,28	-0,929	0,128
4,16	-1,029	0,129
4,94	-1,123	0,130
5,82	-1,231	0,131
6,69	-1,341	0,132
7,57	-1,451	0,133
8,45	-1,561	0,134

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,690	0,480
2,39	-0,692	0,314
4,18	-0,693	0,181
5,87	-0,695	0,105
7,66	-0,696	0,075
9,44	-0,698	0,083
11,23	-0,699	0,115
12,91	-0,700	0,150
14,68	-0,702	0,167
16,45	-0,703	0,124

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-1,169	0,494
2,47	-1,215	0,548
4,22	-1,258	0,634
5,91	-1,300	0,712
7,74	-1,346	0,759
9,35	-1,386	0,751
11,19	-1,431	0,675
12,88	-1,473	0,545
14,63	-1,516	0,358
16,45	-1,561	0,134

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,690	0,480
1,53	-0,775	0,482
2,41	-0,856	0,484

3,28	-0,932	0,485
4,16	-1,001	0,487
4,94	-1,056	0,488
5,82	-1,108	0,490
6,69	-1,146	0,491
7,57	-1,167	0,493
8,45	-1,169	0,494

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,703	0,124
1,53	-0,760	0,125
2,41	-0,837	0,126
3,28	-0,929	0,128
4,16	-1,029	0,129
4,94	-1,123	0,130
5,82	-1,231	0,131
6,69	-1,341	0,132
7,57	-1,451	0,133
8,45	-1,561	0,134

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,432
2,39	0,003	0,323
4,18	0,002	0,207
5,87	0,001	0,124
7,66	0,000	0,078
9,44	0,000	0,077
11,23	-0,001	0,122
12,91	-0,002	0,203
14,68	-0,003	0,317
16,45	-0,004	0,426

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,230	0,450
2,47	0,176	0,685
4,22	0,124	0,919
5,91	0,074	1,100
7,74	0,020	1,207
9,35	-0,028	1,207
11,19	-0,082	1,098
12,88	-0,132	0,915
14,63	-0,184	0,680
16,45	-0,238	0,443

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,432
1,53	-0,031	0,435
2,41	-0,050	0,437
3,28	-0,053	0,439
4,16	-0,043	0,441
4,94	-0,022	0,443
5,82	0,016	0,445
6,69	0,070	0,446
7,57	0,141	0,448
8,45	0,230	0,450

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,004	0,426
1,53	0,030	0,428
2,41	0,048	0,430
3,28	0,051	0,432
4,16	0,039	0,434
4,94	0,017	0,436
5,82	-0,021	0,438
6,69	-0,076	0,440
7,57	-0,147	0,442
8,45	-0,238	0,443

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,394
2,39	0,003	0,294
4,18	0,002	0,186
5,87	0,001	0,110
7,66	0,000	0,068
9,44	0,000	0,068
11,23	-0,001	0,109
12,91	-0,002	0,185
14,68	-0,003	0,290
16,45	-0,004	0,392

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,194	0,410
2,47	0,149	0,615
4,22	0,105	0,820

5,91	0,064	0,979
7,74	0,018	1,073
9,35	-0,021	1,073
11,19	-0,067	0,978
12,88	-0,109	0,819
14,63	-0,152	0,613
16,45	-0,197	0,407

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,394
1,53	-0,028	0,396
2,41	-0,046	0,398
3,28	-0,051	0,400
4,16	-0,042	0,402
4,94	-0,024	0,404
5,82	0,008	0,405
6,69	0,054	0,407
7,57	0,116	0,409
8,45	0,194	0,410

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,004	0,392
1,53	0,028	0,394
2,41	0,045	0,396
3,28	0,049	0,397
4,16	0,041	0,399
4,94	0,022	0,401
5,82	-0,010	0,403
6,69	-0,057	0,404
7,57	-0,119	0,406
8,45	-0,197	0,407

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,245
2,39	0,003	0,198
4,18	0,002	0,139
5,87	0,001	0,096
7,66	0,000	0,071
9,44	0,000	0,071
11,23	-0,001	0,095
12,91	-0,002	0,138
14,68	-0,003	0,195

16,45	-0,004	0,243
-------	--------	-------

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,192	0,254
2,47	0,147	0,373
4,22	0,104	0,484
5,91	0,063	0,566
7,74	0,018	0,614
9,35	-0,021	0,614
11,19	-0,066	0,565
12,88	-0,108	0,482
14,63	-0,150	0,371
16,45	-0,195	0,252

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,245
1,53	-0,006	0,247
2,41	-0,006	0,248
3,28	0,003	0,249
4,16	0,018	0,250
4,94	0,038	0,251
5,82	0,066	0,252
6,69	0,101	0,253
7,57	0,143	0,254
8,45	0,192	0,254

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,004	0,243
1,53	0,005	0,244
2,41	0,005	0,245
3,28	-0,004	0,246
4,16	-0,020	0,247
4,94	-0,040	0,248
5,82	-0,068	0,249
6,69	-0,104	0,250
7,57	-0,146	0,251
8,45	-0,195	0,252

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,406

2,39	0,003	0,311
4,18	0,002	0,207
5,87	0,001	0,133
7,66	0,000	0,091
9,44	0,000	0,090
11,23	-0,001	0,130
12,91	-0,002	0,201
14,68	-0,003	0,300
16,45	-0,004	0,394

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,227	0,422
2,47	0,173	0,634
4,22	0,121	0,844
5,91	0,071	1,005
7,74	0,017	1,100
9,35	-0,031	1,099
11,19	-0,085	1,001
12,88	-0,135	0,837
14,63	-0,187	0,625
16,45	-0,241	0,410

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,406
1,53	-0,025	0,408
2,41	-0,040	0,410
3,28	-0,041	0,412
4,16	-0,029	0,414
4,94	-0,007	0,415
5,82	0,029	0,417
6,69	0,079	0,419
7,57	0,145	0,420
8,45	0,227	0,422

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,004	0,394
1,53	0,024	0,396
2,41	0,036	0,398
3,28	0,035	0,400
4,16	0,022	0,401
4,94	-0,001	0,403
5,82	-0,039	0,405
6,69	-0,091	0,406

7,57	-0,157	0,408
8,45	-0,241	0,410

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,253
2,39	0,003	0,205
4,18	0,002	0,147
5,87	0,001	0,104
7,66	0,000	0,079
9,44	0,000	0,079
11,23	-0,001	0,102
12,91	-0,002	0,144
14,68	-0,003	0,200
16,45	-0,004	0,246

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,190	0,262
2,47	0,145	0,379
4,22	0,102	0,490
5,91	0,061	0,572
7,74	0,016	0,619
9,35	-0,023	0,619
11,19	-0,068	0,570
12,88	-0,110	0,486
14,63	-0,153	0,374
16,45	-0,197	0,255

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,253
1,53	-0,006	0,254
2,41	-0,006	0,255
3,28	0,002	0,256
4,16	0,018	0,257
4,94	0,037	0,258
5,82	0,065	0,259
6,69	0,099	0,260
7,57	0,141	0,261
8,45	0,190	0,262

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

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

0,65	-0,004	0,246
1,53	0,005	0,247
2,41	0,004	0,248
3,28	-0,005	0,250
4,16	-0,022	0,251
4,94	-0,042	0,252
5,82	-0,070	0,252
6,69	-0,106	0,253
7,57	-0,148	0,254
8,45	-0,197	0,255

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,385
2,39	0,003	0,296
4,18	0,002	0,196
5,87	0,001	0,123
7,66	0,000	0,082
9,44	-0,001	0,082
11,23	-0,002	0,121
12,91	-0,002	0,193
14,68	-0,003	0,290
16,45	-0,004	0,378

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,286	0,401
2,47	0,220	0,625
4,22	0,155	0,843
5,91	0,093	1,010
7,74	0,026	1,108
9,35	-0,033	1,108
11,19	-0,101	1,008
12,88	-0,163	0,839
14,63	-0,227	0,619
16,45	-0,294	0,394

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,385
1,53	-0,020	0,387
2,41	-0,029	0,389
3,28	-0,023	0,391
4,16	-0,004	0,393
4,94	0,024	0,394

5,82	0,068	0,396
6,69	0,125	0,398
7,57	0,198	0,399
8,45	0,286	0,401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,004	0,378
1,53	0,019	0,380
2,41	0,027	0,382
3,28	0,020	0,384
4,16	0,000	0,386
4,94	-0,028	0,388
5,82	-0,073	0,389
6,69	-0,131	0,391
7,57	-0,205	0,393
8,45	-0,294	0,394

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,243
2,39	0,003	0,197
4,18	0,002	0,139
5,87	0,001	0,096
7,66	0,000	0,072
9,44	0,000	0,072
11,23	-0,001	0,096
12,91	-0,002	0,138
14,68	-0,003	0,194
16,45	-0,004	0,240

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,206	0,252
2,47	0,158	0,373
4,22	0,112	0,486
5,91	0,068	0,569
7,74	0,020	0,618
9,35	-0,023	0,618
11,19	-0,071	0,569
12,88	-0,115	0,484
14,63	-0,161	0,371
16,45	-0,209	0,249

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,243
1,53	-0,005	0,244
2,41	-0,003	0,245
3,28	0,007	0,246
4,16	0,024	0,247
4,94	0,046	0,248
5,82	0,075	0,249
6,69	0,112	0,250
7,57	0,155	0,251
8,45	0,206	0,252

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,004	0,240
1,53	0,004	0,241
2,41	0,002	0,242
3,28	-0,008	0,244
4,16	-0,026	0,245
4,94	-0,047	0,246
5,82	-0,078	0,246
6,69	-0,115	0,247
7,57	-0,158	0,248
8,45	-0,209	0,249

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,004	0,399
2,39	0,003	0,301
4,18	0,002	0,194
5,87	0,001	0,119
7,66	0,000	0,077
9,44	0,000	0,077
11,23	-0,001	0,117
12,91	-0,002	0,191
14,68	-0,003	0,294
16,45	-0,004	0,393

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,221	0,415
2,47	0,169	0,632
4,22	0,119	0,845
5,91	0,071	1,009
7,74	0,019	1,105
9,35	-0,027	1,105

11,19	-0,079	1,007
12,88	-0,127	0,841
14,63	-0,177	0,627
16,45	-0,228	0,408

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,399
1,53	-0,027	0,401
2,41	-0,044	0,403
3,28	-0,046	0,405
4,16	-0,036	0,407
4,94	-0,016	0,408
5,82	0,020	0,410
6,69	0,070	0,412
7,57	0,137	0,413
8,45	0,221	0,415

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,004	0,393
1,53	0,026	0,395
2,41	0,042	0,396
3,28	0,044	0,398
4,16	0,032	0,400
4,94	0,011	0,402
5,82	-0,025	0,403
6,69	-0,076	0,405
7,57	-0,144	0,407
8,45	-0,228	0,408

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,246
2,39	0,003	0,198
4,18	0,002	0,139
5,87	0,001	0,095
7,66	0,000	0,071
9,44	0,000	0,070
11,23	-0,001	0,095
12,91	-0,002	0,138
14,68	-0,003	0,195
16,45	-0,004	0,244

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,189	0,255
2,47	0,145	0,375
4,22	0,103	0,486
5,91	0,062	0,569
7,74	0,018	0,617
9,35	-0,021	0,617
11,19	-0,065	0,568
12,88	-0,106	0,485
14,63	-0,149	0,373
16,45	-0,193	0,253

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,246
1,53	-0,006	0,247
2,41	-0,007	0,249
3,28	0,001	0,250
4,16	0,016	0,251
4,94	0,036	0,252
5,82	0,064	0,253
6,69	0,098	0,254
7,57	0,140	0,254
8,45	0,189	0,255

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,004	0,244
1,53	0,006	0,245
2,41	0,006	0,246
3,28	-0,002	0,247
4,16	-0,018	0,248
4,94	-0,038	0,249
5,82	-0,066	0,250
6,69	-0,101	0,251
7,57	-0,143	0,252
8,45	-0,193	0,253

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,005	0,376
2,39	0,004	0,294
4,18	0,003	0,197
5,87	0,002	0,125

7,66	0,000	0,085
9,44	-0,001	0,085
11,23	-0,002	0,124
12,91	-0,003	0,194
14,68	-0,004	0,287
16,45	-0,005	0,369

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,335	0,392
2,47	0,257	0,625
4,22	0,182	0,850
5,91	0,110	1,021
7,74	0,031	1,122
9,35	-0,038	1,121
11,19	-0,117	1,019
12,88	-0,190	0,846
14,63	-0,265	0,620
16,45	-0,343	0,385

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,005	0,376
1,53	-0,015	0,378
2,41	-0,019	0,380
3,28	-0,008	0,382
4,16	0,017	0,384
4,94	0,050	0,385
5,82	0,100	0,387
6,69	0,163	0,389
7,57	0,242	0,390
8,45	0,335	0,392

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,005	0,369
1,53	0,015	0,371
2,41	0,017	0,373
3,28	0,005	0,375
4,16	-0,021	0,377
4,94	-0,055	0,379
5,82	-0,105	0,380
6,69	-0,170	0,382
7,57	-0,248	0,384
8,45	-0,343	0,385

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,240
2,39	0,003	0,196
4,18	0,002	0,140
5,87	0,001	0,097
7,66	0,000	0,073
9,44	0,000	0,072
11,23	-0,001	0,096
12,91	-0,002	0,138
14,68	-0,003	0,193
16,45	-0,004	0,238

Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,218	0,249
2,47	0,167	0,373
4,22	0,119	0,487
5,91	0,072	0,572
7,74	0,021	0,621
9,35	-0,024	0,621
11,19	-0,075	0,571
12,88	-0,122	0,486
14,63	-0,171	0,371
16,45	-0,221	0,247

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,004	0,240
1,53	-0,003	0,242
2,41	-0,001	0,243
3,28	0,011	0,244
4,16	0,030	0,245
4,94	0,052	0,246
5,82	0,084	0,247
6,69	0,121	0,248
7,57	0,166	0,249
8,45	0,218	0,249

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,004	0,238
1,53	0,003	0,239
2,41	0,000	0,240

3,28	-0,012	0,241
4,16	-0,031	0,242
4,94	-0,054	0,243
5,82	-0,086	0,244
6,69	-0,124	0,245
7,57	-0,169	0,246
8,45	-0,221	0,247

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,287	0,183
2,39	0,286	0,176
4,18	0,285	0,139
5,87	0,284	0,102
7,66	0,283	0,076
9,44	0,282	0,073
11,23	0,281	0,098
12,91	0,280	0,150
14,68	0,278	0,232
16,45	0,277	0,323

Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,745	0,191
2,47	0,700	0,344
4,22	0,657	0,476
5,91	0,616	0,570
7,74	0,571	0,624
9,35	0,531	0,628
11,19	0,486	0,584
12,88	0,445	0,510
14,63	0,401	0,418
16,45	0,357	0,334

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,287	0,183
1,53	0,306	0,184
2,41	0,339	0,185
3,28	0,382	0,186
4,16	0,433	0,187
4,94	0,483	0,188
5,82	0,543	0,189
6,69	0,607	0,190
7,57	0,674	0,191

8,45 0,745 0,191

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,277	0,323
1,53	0,315	0,325
2,41	0,345	0,326
3,28	0,370	0,327
4,16	0,387	0,329
4,94	0,397	0,330
5,82	0,401	0,331
6,69	0,397	0,332
7,57	0,382	0,333
8,45	0,357	0,334

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,287	0,156
2,39	0,286	0,157
4,18	0,285	0,128
5,87	0,284	0,096
7,66	0,283	0,072
9,44	0,282	0,069
11,23	0,281	0,091
12,91	0,280	0,138
14,68	0,278	0,213
16,45	0,277	0,296

Spostamenti traverso (Combinazione n° 41)

X [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,745	0,163
2,47	0,700	0,309
4,22	0,657	0,433
5,91	0,616	0,521
7,74	0,571	0,572
9,35	0,531	0,575
11,19	0,486	0,535
12,88	0,445	0,467
14,63	0,401	0,382
16,45	0,357	0,306

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	0,287	0,156

1,53	0,309	0,157
2,41	0,344	0,158
3,28	0,389	0,159
4,16	0,440	0,160
4,94	0,490	0,160
5,82	0,549	0,161
6,69	0,612	0,162
7,57	0,677	0,163
8,45	0,745	0,163

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	0,277	0,296
1,53	0,312	0,297
2,41	0,340	0,299
3,28	0,363	0,300
4,16	0,380	0,301
4,94	0,390	0,302
5,82	0,395	0,303
6,69	0,392	0,304
7,57	0,380	0,305
8,45	0,357	0,306

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,277	0,326
2,39	-0,278	0,235
4,18	-0,280	0,152
5,87	-0,281	0,098
7,66	-0,282	0,073
9,44	-0,283	0,076
11,23	-0,284	0,102
12,91	-0,285	0,138
14,68	-0,286	0,174
16,45	-0,287	0,180

Spostamenti traverso (Combinazione n° 42)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,360	0,336
2,47	-0,405	0,420
4,22	-0,448	0,512
5,91	-0,489	0,585
7,74	-0,534	0,628
9,35	-0,574	0,624
11,19	-0,619	0,569
12,88	-0,661	0,475
14,63	-0,704	0,342

16,45	-0,748	0,189
-------	--------	-------

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,277	0,326
1,53	-0,315	0,327
2,41	-0,346	0,329
3,28	-0,371	0,330
4,16	-0,389	0,331
4,94	-0,399	0,332
5,82	-0,404	0,333
6,69	-0,400	0,334
7,57	-0,385	0,335
8,45	-0,360	0,336

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 42)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,287	0,180
1,53	-0,307	0,181
2,41	-0,340	0,182
3,28	-0,384	0,184
4,16	-0,435	0,185
4,94	-0,485	0,185
5,82	-0,545	0,186
6,69	-0,609	0,187
7,57	-0,677	0,188
8,45	-0,748	0,189

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,277	0,299
2,39	-0,278	0,216
4,18	-0,280	0,140
5,87	-0,281	0,092
7,66	-0,282	0,069
9,44	-0,283	0,072
11,23	-0,284	0,095
12,91	-0,285	0,126
14,68	-0,286	0,155
16,45	-0,287	0,153

Spostamenti traverso (Combinazione n° 43)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,65	-0,360	0,308

2,47	-0,405	0,384
4,22	-0,448	0,468
5,91	-0,489	0,536
7,74	-0,534	0,575
9,35	-0,574	0,572
11,19	-0,619	0,520
12,88	-0,661	0,432
14,63	-0,704	0,307
16,45	-0,748	0,161

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,277	0,299
1,53	-0,312	0,300
2,41	-0,341	0,301
3,28	-0,364	0,303
4,16	-0,382	0,304
4,94	-0,392	0,305
5,82	-0,397	0,306
6,69	-0,394	0,307
7,57	-0,383	0,307
8,45	-0,360	0,308

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 43)

Y [m]	u_x [cm]	u_y [cm]
0,65	-0,287	0,153
1,53	-0,310	0,154
2,41	-0,345	0,155
3,28	-0,390	0,156
4,16	-0,442	0,157
4,94	-0,492	0,158
5,82	-0,552	0,159
6,69	-0,614	0,159
7,57	-0,680	0,160
8,45	-0,748	0,161

Sollecitazioni

Massimi e minimi

Combinazione n° 1

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-940,54	0,65	786,60	16,36	244,68	15,72
Piedritto sinistro	-940,54	0,65	247,66	0,65	798,47	0,65
Piedritto destro	-939,40	0,65	-247,66	0,65	798,33	0,65
Traverso	960,34	8,55	475,29	0,65	145,47	15,96

Combinazione n° 2

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-744,49	0,65	605,11	16,36	230,65	15,99
Piedritto sinistro	-744,49	0,65	233,45	0,65	614,21	0,65
Piedritto destro	-743,50	0,65	-233,45	0,65	614,09	0,65
Traverso	725,60	8,55	365,61	0,65	136,34	9,91

Combinazione n° 3

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1822,96	0,65	1395,51	16,36	274,08	14,77
Piedritto sinistro	-2181,16	8,45	277,39	0,65	1416,79	0,65
Piedritto destro	-2178,93	8,45	-277,44	0,65	1416,35	0,65
Traverso	2577,87	8,55	1093,60	0,65	272,99	13,66

Combinazione n° 4

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1499,91	0,65	1123,83	16,36	269,93	1,70
Piedritto sinistro	-1803,12	8,45	273,19	0,65	1140,93	0,65
Piedritto destro	-1801,17	8,45	-273,24	0,65	1140,55	0,65
Traverso	2095,80	8,55	892,33	0,65	260,41	0,97

Combinazione n° 5

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1690,31	0,65	1273,66	16,36	275,63	15,99
Piedritto sinistro	-1913,54	8,45	278,97	0,65	1293,21	0,65
Piedritto destro	-1910,11	8,45	-279,01	0,65	1292,65	0,65
Traverso	2269,93	8,55	970,03	0,65	239,96	16,29

Combinazione n° 6

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1384,65	0,65	1020,02	16,36	268,17	15,05
Piedritto sinistro-1573,99		8,45	271,41	0,65	1035,67	0,65
Piedritto destro-1571,01		8,45	-271,45	0,65	1035,18	0,65
Traverso	1834,64	8,55	787,06	0,65	229,43	15,22

Combinazione n° 7

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1795,88	0,65	1274,60	16,36	296,96	15,58
Piedritto sinistro-1850,71		8,45	300,56	0,65	1293,13	0,65
Piedritto destro-1848,53		8,45	-300,60	0,65	1292,73	0,65
Traverso	2332,13	8,55	969,95	0,65	218,37	14,63

Combinazione n° 8

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1473,25	0,65	1020,82	16,36	286,03	14,30
Piedritto sinistro-1521,54		8,45	289,49	0,65	1035,60	0,65
Piedritto destro-1519,64		8,45	-289,54	0,65	1035,25	0,65
Traverso	1886,56	8,55	786,99	0,65	211,34	13,27

Combinazione n° 9

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1675,74	0,65	1273,87	16,36	260,08	1,80
Piedritto sinistro-2021,77		8,45	263,22	0,65	1293,13	0,65
Piedritto destro-2019,59		8,45	-263,26	0,65	1292,73	0,65
Traverso	2161,08	8,55	969,95	0,65	255,70	13,66

Combinazione n° 10

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1373,13	0,65	1020,21	16,36	255,30	1,30
Piedritto sinistro-1664,09		8,45	258,38	0,65	1035,60	0,65
Piedritto destro-1662,19		8,45	-258,42	0,65	1035,25	0,65
Traverso	1744,01	8,55	786,99	0,65	242,45	14,44

Combinazione n° 11

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1871,28	0,65	1275,07	16,36	313,09	15,89
Piedritto sinistro-1871,28		0,65	316,88	0,65	1293,13	0,65
Piedritto destro-1869,26		0,65	-316,92	0,65	1292,73	0,65
Traverso	2384,05	8,55	969,95	0,65	202,05	0,81

Combinazione n° 12

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1536,08	0,65	1021,21	16,36	299,47	15,05
Piedritto sinistro	-1536,08	0,65	303,09	0,65	1035,60	0,65
Piedritto destro	-1534,35	0,65	-303,14	0,65	1035,25	0,65
Traverso	1929,82	8,55	786,99	0,65	197,74	15,80

Combinazione n° 13

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1801,46	0,65	766,51	16,36	375,75	16,45
Piedritto sinistro	-1801,46	0,65	672,97	0,65	586,86	0,65
Piedritto destro	-1586,95	8,45	288,76	8,45	783,30	0,65
Traverso	-1586,95	16,45	-499,46	16,45	288,76	16,45

Combinazione n° 14

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1649,35	0,65	626,60	16,36	372,02	16,45
Piedritto sinistro	-1649,35	0,65	669,20	0,65	445,00	0,65
Piedritto destro	-1464,26	8,45	292,53	8,45	641,45	0,65
Traverso	-1464,26	16,45	-428,08	16,45	292,53	16,45

Combinazione n° 15

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1801,46	0,65	766,51	16,36	375,75	16,45
Piedritto sinistro	-1801,46	0,65	672,97	0,65	586,86	0,65
Piedritto destro	-1586,95	8,45	288,76	8,45	783,30	0,65
Traverso	-1586,95	16,45	-499,46	16,45	288,76	16,45

Combinazione n° 16

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1649,35	0,65	626,60	16,36	372,02	16,45
Piedritto sinistro	-1649,35	0,65	669,20	0,65	445,00	0,65
Piedritto destro	-1464,26	8,45	292,53	8,45	641,45	0,65
Traverso	-1464,26	16,45	-428,08	16,45	292,53	16,45

Combinazione n° 17

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2155,62	0,65	861,17	16,36	417,88	16,45

Piedritto sinistro-2155,62	0,65	732,80	0,65	674,86	0,65
Piedritto destro-1756,03	8,45	286,60	8,45	878,46	0,65
Traverso -1756,03	16,45	-594,62	16,45	286,60	16,45

Combinazione n° 18

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2003,51	0,65	721,26	16,36	414,15	16,45
Piedritto sinistro-2003,51		0,65	729,03	0,65	533,00	0,65
Piedritto destro-1633,34		8,45	290,37	8,45	736,60	0,65
Traverso -1633,34		16,45	-523,24	16,45	290,37	16,45

Combinazione n° 19

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2155,62	0,65	861,17	16,36	417,88	16,45
Piedritto sinistro-2155,62		0,65	732,80	0,65	674,86	0,65
Piedritto destro-1756,03		8,45	286,60	8,45	878,46	0,65
Traverso -1756,03		16,45	-594,62	16,45	286,60	16,45

Combinazione n° 20

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2003,51	0,65	721,26	16,36	414,15	16,45
Piedritto sinistro-2003,51		0,65	729,03	0,65	533,00	0,65
Piedritto destro-1633,34		8,45	290,37	8,45	736,60	0,65
Traverso -1633,34		16,45	-523,24	16,45	290,37	16,45

Combinazione n° 21

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1648,58	16,45	-624,04	0,65	372,02	0,65
Piedritto sinistro-1465,02		8,45	-292,54	8,45	641,54	0,65
Piedritto destro-1648,58		0,65	-669,20	0,65	444,90	0,65
Traverso -1465,02		0,65	428,18	0,65	292,54	0,65

Combinazione n° 22

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1648,58	16,45	-624,04	0,65	372,02	0,65
Piedritto sinistro-1465,02		8,45	-292,54	8,45	641,54	0,65
Piedritto destro-1648,58		0,65	-669,20	0,65	444,90	0,65
Traverso -1465,02		0,65	428,18	0,65	292,54	0,65

Combinazione n° 23

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2002,74	16,45	-718,73	0,65	414,15	0,65
Piedritto sinistro-1634,15		8,45	-290,38	8,45	736,73	0,65
Piedritto destro-2002,74		0,65	-729,04	0,65	532,88	0,65
Traverso	-1634,15	0,65	523,37	0,65	290,38	0,65

Combinazione n° 24

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2002,74	16,45	-718,73	0,65	414,15	0,65
Piedritto sinistro-1634,15		8,45	-290,38	8,45	736,73	0,65
Piedritto destro-2002,74		0,65	-729,04	0,65	532,88	0,65
Traverso	-1634,15	0,65	523,37	0,65	290,38	0,65

Combinazione n° 25

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1800,69	16,45	-763,11	0,65	375,74	0,65
Piedritto sinistro-1587,71		8,45	-288,76	8,45	783,40	0,65
Piedritto destro-1800,69		0,65	-672,97	0,65	586,76	0,65
Traverso	-1587,71	0,65	499,56	0,65	288,76	0,65

Combinazione n° 26

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1800,69	16,45	-763,11	0,65	375,74	0,65
Piedritto sinistro-1587,71		8,45	-288,76	8,45	783,40	0,65
Piedritto destro-1800,69		0,65	-672,97	0,65	586,76	0,65
Traverso	-1587,71	0,65	499,56	0,65	288,76	0,65

Combinazione n° 27

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2154,85	16,45	-857,80	0,65	417,88	0,65
Piedritto sinistro-1756,84		8,45	-286,61	8,45	878,59	0,65
Piedritto destro-2154,85		0,65	-732,81	0,65	674,74	0,65
Traverso	-1756,84	0,65	594,75	0,65	286,61	0,65

Combinazione n° 28

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2154,85	16,45	-857,80	0,65	417,88	0,65
Piedritto sinistro-1756,84		8,45	-286,61	8,45	878,59	0,65
Piedritto destro-2154,85		0,65	-732,81	0,65	674,74	0,65
Traverso	-1756,84	0,65	594,75	0,65	286,61	0,65

Combinazione n° 29

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1410,64	0,65	1056,43	16,36	215,37	2,99
Piedritto sinistro-1632,88		8,45	217,97	0,65	1072,21	0,65
Piedritto destro-1631,37		8,45	-218,01	0,65	1071,90	0,65
Traverso	1945,74	8,55	823,61	0,65	200,92	15,96

Combinazione n° 30

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1289,34	0,65	966,39	16,36	212,44	1,60
Piedritto sinistro-1443,79		8,45	215,01	0,65	980,58	0,65
Piedritto destro-1442,88		8,45	-215,04	0,65	980,37	0,65
Traverso	1707,74	8,55	731,98	0,65	180,58	2,08

Combinazione n° 31

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-951,33	0,65	606,57	16,36	225,11	15,72
Piedritto sinistro-951,33		0,65	227,85	0,65	614,20	0,65
Piedritto destro -950,57		0,65	-227,85	0,65	614,10	0,65
Traverso	802,12	8,55	365,60	0,65	74,55	13,66

Combinazione n° 32

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1313,76	0,65	966,21	16,36	216,72	16,26
Piedritto sinistro-1434,43		8,45	219,34	0,65	980,67	0,65
Piedritto destro-1432,13		8,45	-219,37	0,65	980,28	0,65
Traverso	1717,80	8,55	732,06	0,65	176,25	14,63

Combinazione n° 33

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-943,07	0,65	606,38	16,36	223,90	16,17
Piedritto sinistro-943,07		0,65	226,63	0,65	614,24	0,65
Piedritto destro -941,76		0,65	-226,63	0,65	614,07	0,65
Traverso	801,10	8,55	365,63	0,65	75,78	15,96

Combinazione n° 34

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1398,64	0,65	966,93	16,36	234,04	15,65

Piedritto sinistro-1398,64	0,65	236,87	0,65	980,61	0,65
Piedritto destro-1397,29	0,65	-236,90	0,65	980,34	0,65
Traverso 1769,25	8,55	732,01	0,65	158,72	15,61

Combinazione n° 35

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-969,45	0,65	606,68	16,36	228,99	15,80
Piedritto sinistro-969,45		0,65	231,78	0,65	614,20	0,65
Piedritto destro -968,69		0,65	-231,78	0,65	614,10	0,65
Traverso 814,60		8,55	365,60	0,65	70,63	0,81

Combinazione n° 36

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1298,53	0,65	966,31	16,36	203,31	1,11
Piedritto sinistro-1525,11		8,45	205,76	0,65	980,61	0,65
Piedritto destro-1523,64		8,45	-205,79	0,65	980,34	0,65
Traverso 1626,70		8,55	732,01	0,65	189,83	15,80

Combinazione n° 37

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-944,42	0,65	606,53	16,36	221,31	15,65
Piedritto sinistro-944,42		0,65	224,00	0,65	614,20	0,65
Piedritto destro -943,67		0,65	-224,00	0,65	614,10	0,65
Traverso 778,96		8,55	365,60	0,65	78,40	15,80

Combinazione n° 38

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1461,48	0,65	967,31	16,36	247,48	0,65
Piedritto sinistro-1461,48		0,65	250,48	0,65	980,61	0,65
Piedritto destro-1460,13		0,65	-250,51	0,65	980,34	0,65
Traverso 1812,51		8,55	732,01	0,65	145,11	1,14

Combinazione n° 39

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-985,16	0,65	606,78	16,36	232,35	0,74
Piedritto sinistro-985,16		0,65	235,18	0,65	614,20	0,65
Piedritto destro -984,40		0,65	-235,18	0,65	614,10	0,65
Traverso 825,42		8,55	365,60	0,65	67,23	14,24

Combinazione n° 40

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1404,25	0,65	674,51	16,36	303,94	16,45
Piedritto sinistro	-1404,25	0,65	430,89	0,65	602,68	0,65
Piedritto destro	-1013,07	8,45	149,20	8,45	685,36	0,65
Traverso	-1013,07	16,45	-421,92	16,45	149,20	16,45

Combinazione n° 41

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1340,18	0,65	615,59	16,36	302,37	16,45
Piedritto sinistro	-1340,18	0,65	429,30	0,65	542,94	0,65
Piedritto destro	-961,40	8,45	150,79	8,45	625,62	0,65
Traverso	-961,40	16,45	-391,86	16,45	150,79	16,45

Combinazione n° 42

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1403,48	16,45	-671,35	0,65	303,94	0,65
Piedritto sinistro	-1013,83	8,45	-149,20	8,45	685,46	0,65
Piedritto destro	-1403,48	0,65	-430,89	0,65	602,59	0,65
Traverso	-1013,83	0,65	422,02	0,65	149,20	0,65

Combinazione n° 43

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-1339,42	16,45	-612,78	0,65	302,37	0,65
Piedritto sinistro	-962,15	8,45	-150,79	8,45	625,72	0,65
Piedritto destro	-1339,42	0,65	-429,30	0,65	542,84	0,65
Traverso	-962,15	0,65	391,95	0,65	150,79	0,65

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	339
2,39	255
4,18	169
5,87	109
7,66	77
9,44	76
11,23	108
12,91	167
14,68	251
16,45	336

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	260
2,39	198
4,18	133
5,87	88
7,66	63
9,44	63
11,23	87
12,91	131
14,68	194
16,45	257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	541
2,39	404
4,18	258
5,87	155
7,66	98
9,44	98
11,23	153
12,91	254
14,68	395
16,45	532

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	432
2,39	324
4,18	209
5,87	127

7,66	82
9,44	81
11,23	125
12,91	205
14,68	317
16,45	424

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	509
2,39	389
4,18	260
5,87	168
7,66	117
9,44	116
11,23	164
12,91	252
14,68	375
16,45	492

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	405
2,39	313
4,18	211
5,87	139
7,66	98
9,44	97
11,23	135
12,91	204
14,68	300
16,45	390

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	483
2,39	370
4,18	244
5,87	154
7,66	103
9,44	103
11,23	152
12,91	240
14,68	361
16,45	473

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	383
2,39	296
4,18	197
5,87	126
7,66	86
9,44	85
11,23	124
12,91	194
14,68	289
16,45	375

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	499
2,39	375
4,18	243
5,87	150
7,66	98
9,44	97
11,23	147
12,91	238
14,68	366
16,45	489

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	396
2,39	300
4,18	196
5,87	122
7,66	81
9,44	81
11,23	121
12,91	192
14,68	293
16,45	388

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	473
2,39	367
4,18	245
5,87	157
7,66	107
9,44	106
11,23	155
12,91	241

14,68	358
16,45	463

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	374
2,39	293
4,18	198
5,87	128
7,66	89
9,44	88
11,23	127
12,91	195
14,68	286
16,45	366

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	120
2,39	146
4,18	127
5,87	96
7,66	67
9,44	60
11,23	86
12,91	153
14,68	273
16,45	435

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	60
2,39	103
4,18	101
5,87	81
7,66	58
9,44	51
11,23	71
12,91	127
14,68	230
16,45	375

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	120
2,39	146
4,18	127

5,87	96
7,66	67
9,44	60
11,23	86
12,91	153
14,68	273
16,45	435

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	60
2,39	103
4,18	101
5,87	81
7,66	58
9,44	51
11,23	71
12,91	127
14,68	230
16,45	375

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	118
2,39	157
4,18	141
5,87	108
7,66	77
9,44	69
11,23	98
12,91	167
14,68	289
16,45	445

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	58
2,39	114
4,18	115
5,87	93
7,66	68
9,44	61
11,23	83
12,91	141
14,68	246
16,45	385

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	118
2,39	157
4,18	141
5,87	108
7,66	77
9,44	69
11,23	98
12,91	167
14,68	289
16,45	445

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	58
2,39	114
4,18	115
5,87	93
7,66	68
9,44	61
11,23	83
12,91	141
14,68	246
16,45	385

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	377
2,39	234
4,18	128
5,87	72
7,66	51
9,44	58
11,23	80
12,91	100
14,68	102
16,45	58

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	377
2,39	234
4,18	128
5,87	72
7,66	51
9,44	58
11,23	80

12,91	100
14,68	102
16,45	58

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	388
2,39	250
4,18	142
5,87	83
7,66	61
9,44	68
11,23	92
12,91	114
14,68	113
16,45	55

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	388
2,39	250
4,18	142
5,87	83
7,66	61
9,44	68
11,23	92
12,91	114
14,68	113
16,45	55

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	437
2,39	277
4,18	154
5,87	87
7,66	60
9,44	67
11,23	95
12,91	126
14,68	145
16,45	118

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	437
2,39	277

4,18	154
5,87	87
7,66	60
9,44	67
11,23	95
12,91	126
14,68	145
16,45	118

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	448
2,39	293
4,18	169
5,87	98
7,66	70
9,44	77
11,23	107
12,91	140
14,68	155
16,45	115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	448
2,39	293
4,18	169
5,87	98
7,66	70
9,44	77
11,23	107
12,91	140
14,68	155
16,45	115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	403
2,39	301
4,18	192
5,87	115
7,66	72
9,44	72
11,23	114
12,91	189
14,68	295
16,45	397

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	367
2,39	274
4,18	173
5,87	102
7,66	63
9,44	63
11,23	102
12,91	172
14,68	271
16,45	365

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	229
2,39	184
4,18	130
5,87	89
7,66	66
9,44	66
11,23	89
12,91	129
14,68	182
16,45	226

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	379
2,39	290
4,18	193
5,87	124
7,66	85
9,44	84
11,23	121
12,91	187
14,68	280
16,45	367

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	235
2,39	191
4,18	137
5,87	97
7,66	74
9,44	74

11,23	96
12,91	134
14,68	186
16,45	229

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	359
2,39	276
4,18	182
5,87	115
7,66	76
9,44	76
11,23	113
12,91	180
14,68	270
16,45	353

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	226
2,39	183
4,18	130
5,87	90
7,66	67
9,44	67
11,23	89
12,91	129
14,68	181
16,45	224

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	372
2,39	280
4,18	181
5,87	111
7,66	72
9,44	71
11,23	109
12,91	178
14,68	274
16,45	366

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	229

2,39	184
4,18	130
5,87	89
7,66	66
9,44	66
11,23	88
12,91	128
14,68	182
16,45	227

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	350
2,39	274
4,18	183
5,87	117
7,66	79
9,44	79
11,23	115
12,91	180
14,68	268
16,45	344

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	224
2,39	183
4,18	130
5,87	90
7,66	68
9,44	68
11,23	90
12,91	129
14,68	180
16,45	222

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	170
2,39	164
4,18	130
5,87	95
7,66	71
9,44	68
11,23	91
12,91	140
14,68	216
16,45	301

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	145
2,39	146
4,18	119
5,87	89
7,66	67
9,44	64
11,23	85
12,91	129
14,68	198
16,45	276

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 42)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	304
2,39	219
4,18	141
5,87	92
7,66	68
9,44	71
11,23	95
12,91	129
14,68	162
16,45	168

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 43)

X [m]	σ_t [kPa]
0,65	279
2,39	201
4,18	130
5,87	85
7,66	64
9,44	67
11,23	88
12,91	118
14,68	144
16,45	143

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 $H = 130,00$ cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,65	940,54 (940,54)	244,68	1091,70	4196,38	79,64	31,86	4,46
2	2,39	-57,60 (-476,37)	244,68	1630,73	-3174,85	63,71	47,78	6,66
3	4,18	-502,69 (-649,58)	244,68	722,89	-1919,12	53,09	31,86	2,95
4	5,87	-631,79 (-650,40)	244,68	721,73	-1918,46	53,09	31,86	2,95
5	7,66	-650,39 (-650,40)	244,68	721,73	-1918,46	53,09	31,86	2,95
6	9,44	-648,32 (-650,40)	244,68	721,73	-1918,46	53,09	31,86	2,95
7	11,23	-626,42 (-650,40)	244,68	721,73	-1918,46	53,09	31,86	2,95
8	12,91	-497,07 (-650,40)	244,68	721,73	-1918,46	53,09	31,86	2,95
9	14,68	-64,49 (-500,62)	244,68	1521,42	-3112,83	63,71	47,78	6,22
10	16,45	939,40 (940,54)	244,68	1091,70	4196,38	79,64	31,86	4,46

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-782,72	0,00	1446,10	4873,19	1.848
2	2,39	10,62	-372,24	0,00	964,06	4873,19	2.590
3	4,18	10,62	-130,57	0,00	964,06	4873,19	7.383
4	5,87	0,00	-25,45	455,24	0,00	0,00	17.889
5	7,66	0,00	4,07	455,24	0,00	0,00	111.933
6	9,44	0,00	5,77	455,24	0,00	0,00	78.960
7	11,23	0,00	37,52	455,24	0,00	0,00	12.132
8	12,91	10,62	146,18	0,00	964,06	4873,19	6.595
9	14,68	10,62	387,67	0,00	964,06	4873,19	2.487
10	16,45	15,93	782,75	0,00	1446,10	4873,19	1.847

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-917,33 (-917,33)	145,47	642,55	-4052,01	58,40	79,64	4,42	
2	2,47-151,95 (-563,49)	145,47	903,78	-3500,96	74,33	63,71	6,21	
3	4,22 397,39 (690,16)	145,47	655,49	3109,99	58,40	63,71	4,51	
4	5,91 750,55 (929,27)	145,47	551,10	3520,59	69,02	53,09	3,79	
5	7,74 940,54 (960,34)	145,47	452,59	2987,89	58,40	53,09	3,11	
6	9,35 941,14 (960,34)	145,47	452,59	2987,89	58,40	53,09	3,11	
7	11,19 750,93 (929,49)	145,47	550,96	3520,51	69,02	53,09	3,79	
8	12,88 398,01 (690,62)	145,47	655,00	3109,71	58,40	63,71	4,50	
9	14,63-151,08 (-562,45)	145,47	905,73	-3502,06	74,33	63,71	6,23	
10	16,45-916,20 (-917,33)	145,47	642,55	-4052,01	58,40	79,64	4,42	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	475,29	0,00	1446,10	4852,46	3.043
2	2,47	10,62	365,81	0,00	964,06	4852,46	2.635
3	4,22	10,62	260,24	0,00	964,06	4852,46	3.704
4	5,91	0,00	158,87	534,96	0,00	0,00	3.367
5	7,74	0,00	48,80	534,96	0,00	0,00	10.963
6	9,35	0,00	-48,05	534,96	0,00	0,00	11.133
7	11,19	0,00	-158,72	534,96	0,00	0,00	3.370
8	12,88	10,62	-260,10	0,00	964,06	4852,46	3.707
9	14,63	10,62	-365,67	0,00	964,06	4852,46	2.636
10	16,45	15,93	-475,14	0,00	1446,10	4852,46	3.043

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-940,54 (-940,54)	798,47	4512,34	-5315,18	42,47	69,02	5,65	
2	1,53-755,80 (-940,54)	762,11	3748,55	-4626,15	42,47	58,40	4,92	
3	2,41-631,96 (-754,42)	725,75	4394,54	-4568,11	53,09	47,78	6,06	
4	3,28-562,61 (-619,32)	689,40	5550,91	-4986,70	53,09	47,78	8,05	
5	4,16-541,34 (-542,15)	653,04	6046,58	-5019,84	42,47	47,78	9,26	
6	4,94-557,60 (-602,64)	620,72	4736,21	-4598,25	42,47	47,78	7,63	
7	5,82-609,63 (-696,65)	584,36	3406,03	-4060,55	42,47	47,78	5,83	
8	6,69-691,21 (-811,99)	548,00	2412,49	-3574,67	42,47	47,78	4,40	
9	7,57-795,91 (-940,54)	511,64	1744,24	-3206,36	42,47	47,78	3,41	
10	8,45-917,33 (-940,54)	475,29	1572,44	-3111,67	42,47	47,78	3,31	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	247,66	0,00	964,06	4988,86	3.893
2	1,53	10,62	174,60	0,00	964,06	4981,27	5.522
3	2,41	10,62	108,85	0,00	964,06	4973,67	8.857
4	3,28	0,00	50,41	580,15	0,00	0,00	11.509
5	4,16	0,00	-0,72	574,91	0,00	0,00	797.719
6	4,94	0,00	-40,03	570,25	0,00	0,00	14.244
7	5,82	0,00	-77,35	565,01	0,00	0,00	7.304
8	6,69	0,00	-107,37	559,76	0,00	0,00	5.214
9	7,57	0,00	-130,07	554,52	0,00	0,00	4.263
10	8,45	0,00	-145,47	549,27	0,00	0,00	3.776

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-939,40	(-939,40)	798,33	4518,42	-5316,88	42,47	69,02	5,66
2	1,53-754,66	(-939,40)	761,97	3754,22	-4628,43	42,47	58,40	4,93
3	2,41-630,82	(-753,28)	725,61	4404,91	-4572,90	53,09	47,78	6,07
4	3,28-561,48	(-618,19)	689,25	5566,02	-4992,15	53,09	47,78	8,08
5	4,16-540,20	(-541,01)	652,89	6062,96	-5024,01	42,47	47,78	9,29
6	4,94-556,47	(-601,50)	620,58	4748,28	-4602,35	42,47	47,78	7,65
7	5,82-608,50	(-695,52)	584,22	3413,44	-4063,76	42,47	47,78	5,84
8	6,69-690,07	(-810,86)	547,86	2416,86	-3577,08	42,47	47,78	4,41
9	7,57-794,78	(-939,40)	511,50	1746,55	-3207,63	42,47	47,78	3,41
10	8,45-916,20	(-939,40)	475,14	1574,42	-3112,76	42,47	47,78	3,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-247,66	0,00	964,06	4988,83	3.893
2	1,53	10,62	-174,60	0,00	964,06	4981,24	5.522
3	2,41	10,62	-108,85	0,00	964,06	4973,64	8.857
4	3,28	0,00	-50,41	580,13	0,00	0,00	11.508
5	4,16	0,00	0,72	574,89	0,00	0,00	797.691
6	4,94	0,00	40,03	570,23	0,00	0,00	14.244
7	5,82	0,00	77,35	564,98	0,00	0,00	7.304
8	6,69	0,00	107,37	559,74	0,00	0,00	5.213
9	7,57	0,00	130,07	554,50	0,00	0,00	4.263
10	8,45	0,00	145,47	549,25	0,00	0,00	3.776

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	744,49 (744,49)	230,65	1335,11	4309,52	79,64	31,86	5,79
2	2,39	-24,80 (-349,39)	230,65	2374,38	-3596,83	63,71	47,78	10,29
3	4,18	-372,54 (-489,08)	230,65	972,41	-2061,96	53,09	31,86	4,22
4	5,87	-476,94 (-494,39)	230,65	958,14	-2053,79	53,09	31,86	4,15
5	7,66	-494,34 (-494,39)	230,65	958,14	-2053,79	53,09	31,86	4,15
6	9,44	-492,54 (-494,39)	230,65	958,14	-2053,79	53,09	31,86	4,15
7	11,23	-472,28 (-494,39)	230,65	958,14	-2053,79	53,09	31,86	4,15
8	12,91	-367,60 (-494,39)	230,65	958,14	-2053,79	53,09	31,86	4,15
9	14,68	-29,87 (-367,59)	230,65	2191,83	-3493,24	63,71	47,78	9,50
10	16,45	743,50 (744,49)	230,65	1335,11	4309,52	79,64	31,86	5,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-602,13	0,00	1446,10	4870,25	2.402
2	2,39	10,62	-288,53	0,00	964,06	4870,25	3.341
3	4,18	10,62	-103,59	0,00	964,06	4870,25	9.307
4	5,87	0,00	-21,91	453,22	0,00	0,00	20.683
5	7,66	0,00	2,49	453,22	0,00	0,00	182.255
6	9,44	0,00	5,70	453,22	0,00	0,00	79.484
7	11,23	0,00	31,71	453,22	0,00	0,00	14.291
8	12,91	10,62	115,86	0,00	964,06	4870,25	8.321
9	14,68	10,62	300,20	0,00	964,06	4870,25	3.211
10	16,45	15,93	602,15	0,00	1446,10	4870,25	2.402

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-718,82 (-718,82)	136,34	782,35	-4124,78	58,40	79,64	5,74
2	2,47	-130,05 (-446,63)	136,34	1103,01	-3613,30	74,33	63,71	8,09
3	4,22	292,53 (517,75)	136,34	847,27	3217,50	58,40	63,71	6,21
4	5,91	564,20 (701,69)	136,34	699,36	3599,38	69,02	53,09	5,13
5	7,74	710,37 (725,60)	136,34	573,96	3054,61	58,40	53,09	4,21
6	9,35	710,84 (725,60)	136,34	573,96	3054,61	58,40	53,09	4,21
7	11,19	564,53 (701,88)	136,34	699,15	3599,27	69,02	53,09	5,13
8	12,88	293,07 (518,15)	136,34	846,50	3217,07	58,40	63,71	6,21
9	14,63	-129,30 (-445,73)	136,34	1105,70	-3614,81	74,33	63,71	8,11
10	16,45	-717,83 (-718,82)	136,34	782,35	-4124,78	58,40	79,64	5,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	365,61	0,00	1446,10	4850,55	3.955
2	2,47	10,62	281,40	0,00	964,06	4850,55	3.426
3	4,22	10,62	200,19	0,00	964,06	4850,55	4.816
4	5,91	0,00	122,21	533,64	0,00	0,00	4.366
5	7,74	0,00	37,54	533,64	0,00	0,00	14.214
6	9,35	0,00	-36,96	533,64	0,00	0,00	14.440
7	11,19	0,00	-122,09	533,64	0,00	0,00	4.371
8	12,88	10,62	-200,07	0,00	964,06	4850,55	4.819
9	14,63	10,62	-281,27	0,00	964,06	4850,55	3.427
10	16,45	15,93	-365,49	0,00	1446,10	4850,55	3.957

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-744,49	(-744,49)	614,21	4331,27	-5249,90	42,47	69,02	7,05
2	1,53-570,28	(-744,49)	586,25	3593,93	-4564,00	42,47	58,40	6,13
3	2,41-453,36	(-569,11)	558,28	4530,92	-4618,78	53,09	47,78	8,12
4	3,28-387,70	(-441,60)	530,31	6252,46	-5206,50	53,09	47,78	11,79
5	4,16-367,25	(-367,46)	502,34	7284,47	-5328,59	42,47	47,78	14,50
6	4,94-382,17	(-423,98)	477,48	5452,83	-4841,81	42,47	47,78	11,42
7	5,82-430,68	(-511,98)	449,52	3662,66	-4171,65	42,47	47,78	8,15
8	6,69-506,98	(-620,04)	421,55	2440,97	-3590,37	42,47	47,78	5,79
9	7,57-605,04	(-742,13)	393,58	1682,37	-3172,26	42,47	47,78	4,27
10	8,45-718,82	(-744,49)	365,61	1511,68	-3078,18	42,47	47,78	4,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	233,45	0,00	964,06	4950,38	4.130
2	1,53	10,62	164,73	0,00	964,06	4944,53	5.852
3	2,41	10,62	102,88	0,00	964,06	4938,69	9.370
4	3,28	0,00	47,91	557,21	0,00	0,00	11.630
5	4,16	0,00	-0,19	553,18	0,00	0,00	2978.367
6	4,94	0,00	-37,16	549,59	0,00	0,00	14.788
7	5,82	0,00	-72,27	545,56	0,00	0,00	7.549
8	6,69	0,00	-100,50	541,52	0,00	0,00	5.388
9	7,57	0,00	-121,86	537,49	0,00	0,00	4.411
10	8,45	0,00	-136,34	533,46	0,00	0,00	3.913

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-743,50 (-743,50)	614,09	4338,27	-5252,49	42,47	69,02	7,06	
2	1,53-569,30 (-743,50)	586,12	3599,78	-4566,35	42,47	58,40	6,14	
3	2,41-452,38 (-568,12)	558,15	4541,51	-4622,61	53,09	47,78	8,14	
4	3,28-386,71 (-440,61)	530,19	6271,03	-5211,54	53,09	47,78	11,83	
5	4,16-366,27 (-366,48)	502,22	7307,60	-5332,50	42,47	47,78	14,55	
6	4,94-381,18 (-422,99)	477,36	5471,10	-4848,02	42,47	47,78	11,46	
7	5,82-429,69 (-511,00)	449,39	3672,41	-4175,87	42,47	47,78	8,17	
8	6,69-506,00 (-619,06)	421,42	2446,03	-3593,16	42,47	47,78	5,80	
9	7,57-604,05 (-741,15)	393,46	1684,78	-3173,59	42,47	47,78	4,28	
10	8,45-717,83 (-743,50)	365,49	1513,71	-3079,31	42,47	47,78	4,14	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-233,45	0,00	964,06	4950,35	4.130
2	1,53	10,62	-164,73	0,00	964,06	4944,51	5.852
3	2,41	10,62	-102,88	0,00	964,06	4938,67	9.370
4	3,28	0,00	-47,91	557,19	0,00	0,00	11.630
5	4,16	0,00	0,19	553,16	0,00	0,00	2978.270
6	4,94	0,00	37,16	549,57	0,00	0,00	14.787
7	5,82	0,00	72,27	545,54	0,00	0,00	7.549
8	6,69	0,00	100,50	541,50	0,00	0,00	5.388
9	7,57	0,00	121,86	537,47	0,00	0,00	4.411
10	8,45	0,00	136,34	533,44	0,00	0,00	3.913

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651822,96 (1822,96)	274,08	596,30	3966,11	79,64	31,86	2,18	
2	2,39 22,64 (796,39)	274,08	1255,97	3649,48	63,71	47,78	4,58	
3	4,18-813,52 (-1104,55)	274,08	435,36	-1754,53	53,09	31,86	1,59	
4	5,87-1078,78 (-1133,31)	274,08	422,54	-1747,19	53,09	31,86	1,54	
5	7,66-1132,21 (-1132,37)	274,08	422,95	-1747,42	53,09	31,86	1,54	
6	9,44-1127,45 (-1133,31)	274,08	422,54	-1747,19	53,09	31,86	1,54	
7	11,23-1066,77 (-1133,31)	274,08	422,54	-1747,19	53,09	31,86	1,54	
8	12,91-801,97 (-1117,85)	274,08	429,34	-1751,08	53,09	31,86	1,57	
9	14,68 6,74 (803,66)	274,08	1242,10	3642,10	63,71	47,78	4,53	
10	16,451820,92 (1822,96)	274,08	596,30	3966,11	79,64	31,86	2,18	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1391,67	0,00	1446,10	4879,33	1.039
2	2,39	10,62	-687,78	0,00	964,06	4879,33	1.402
3	4,18	10,62	-258,70	0,00	964,06	4879,33	3.727
4	5,87	0,00	-64,15	459,48	0,00	0,00	7.163
5	7,66	0,00	-0,14	459,48	0,00	0,00	3180.672
6	9,44	0,00	15,01	459,48	0,00	0,00	30.613
7	11,23	0,00	82,01	459,48	0,00	0,00	5.603
8	12,91	10,62	280,78	0,00	964,06	4879,33	3.433
9	14,68	10,62	708,37	0,00	964,06	4879,33	1.361
10	16,45	15,93	1391,66	0,00	1446,10	4879,33	1.039

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2181,16	(-2181,16)272,99		497,71	-3976,62	58,40	79,64	1,82
2	2,47-377,35	(-1377,09) 272,99		667,63	-3367,80	74,33	63,71	2,45
3	4,221008,78	(1786,20) 272,99		458,42	2999,51	58,40	63,71	1,68
4	5,912005,63	(2514,50) 272,99		371,88	3425,34	69,02	53,09	1,36
5	7,742533,97	(2577,87) 272,99		307,99	2908,41	58,40	53,09	1,13
6	9,352534,88	(2577,87) 272,99		307,99	2908,41	58,40	53,09	1,13
7	11,192005,31	(2513,60) 272,99		372,02	3425,42	69,02	53,09	1,36
8	12,881009,34	(1786,19) 272,99		458,43	2999,51	58,40	63,71	1,68
9	14,63-375,94	(-1375,15) 272,99		668,69	-3368,40	74,33	63,71	2,45
10	16,45-2178,93	(-2181,16)272,99		497,71	-3976,62	58,40	79,64	1,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	1093,60	0,00	1446,10	4879,10	1.322
2	2,47	10,62	888,66	0,00	964,06	4879,10	1.085
3	4,22	10,62	691,04	0,00	964,06	4879,10	1.395
4	5,91	0,00	452,34	553,35	0,00	0,00	1.223
5	7,74	0,00	134,54	553,35	0,00	0,00	4.113
6	9,35	0,00	-133,41	553,35	0,00	0,00	4.148
7	11,19	0,00	-451,81	553,35	0,00	0,00	1.225
8	12,88	10,62	-690,54	0,00	964,06	4879,10	1.396
9	14,63	10,62	-888,19	0,00	964,06	4879,10	1.085
10	16,45	15,93	-1093,16	0,00	1446,10	4879,10	1.323

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1822,96	(-2135,02)	1416,79	3207,31	-4833,24	42,47	69,02	2,26
2	1,53-1619,89	(-1829,86)	1380,43	3377,36	-4476,94	42,47	58,40	2,45
3	2,41-1493,26	(-1609,35)	1344,07	3451,13	-4132,30	53,09	47,78	2,57
4	3,28-1436,63	(-1467,08)	1307,71	3846,01	-4314,71	53,09	47,78	2,94
5	4,16-1443,60	(-1490,58)	1271,35	3496,90	-4099,89	42,47	47,78	2,75
6	4,94-1498,01	(-1606,90)	1239,04	2993,15	-3881,81	42,47	47,78	2,42
7	5,82-1607,61	(-1778,39)	1202,68	2420,41	-3579,04	42,47	47,78	2,01
8	6,69-1762,28	(-1986,73)	1166,32	1948,36	-3318,86	42,47	47,78	1,67
9	7,57-1955,60	(-2181,16)	1129,96	1627,84	-3142,20	42,47	47,78	1,44
10	8,45-2181,16	(-2181,16)	1093,60	1555,46	-3102,31	42,47	47,78	1,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	277,39	0,00	964,06	5118,02	3.476
2	1,53	10,62	186,64	0,00	964,06	5110,43	5.165
3	2,41	10,62	103,20	0,00	964,06	5102,83	9.342
4	3,28	0,00	27,06	669,34	0,00	0,00	24.731
5	4,16	0,00	-41,76	664,09	0,00	0,00	15.904
6	4,94	0,00	-96,79	659,43	0,00	0,00	6.813
7	5,82	0,00	-151,81	654,19	0,00	0,00	4.309
8	6,69	0,00	-199,51	648,94	0,00	0,00	3.253
9	7,57	0,00	-239,91	643,70	0,00	0,00	2.683
10	8,45	0,00	-272,99	638,45	0,00	0,00	2.339

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1820,92	(-2133,04)	1416,35	3209,93	-4834,21	42,47	69,02	2,27
2	1,53-1617,82	(-1827,84)	1379,99	3381,18	-4478,48	42,47	58,40	2,45
3	2,41-1491,14	(-1607,29)	1343,63	3456,53	-4134,79	53,09	47,78	2,57
4	3,28-1434,48	(-1464,97)	1307,27	3853,23	-4318,05	53,09	47,78	2,95
5	4,16-1441,43	(-1488,37)	1270,92	3503,20	-4102,62	42,47	47,78	2,76
6	4,94-1495,81	(-1604,68)	1238,60	2997,77	-3883,81	42,47	47,78	2,42
7	5,82-1605,40	(-1776,16)	1202,24	2423,84	-3580,93	42,47	47,78	2,02
8	6,69-1760,05	(-1984,49)	1165,88	1950,52	-3320,05	42,47	47,78	1,67
9	7,57-1953,37	(-2178,93)	1129,52	1629,29	-3143,00	42,47	47,78	1,44
10	8,45-2178,93	(-2178,93)	1093,16	1556,80	-3103,05	42,47	47,78	1,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-277,44	0,00	964,06	5117,93	3.475
2	1,53	10,62	-186,68	0,00	964,06	5110,34	5.164
3	2,41	10,62	-103,24	0,00	964,06	5102,74	9.338
4	3,28	0,00	-27,10	669,27	0,00	0,00	24.697
5	4,16	0,00	41,73	664,03	0,00	0,00	15.913
6	4,94	0,00	96,77	659,37	0,00	0,00	6.814
7	5,82	0,00	151,79	654,12	0,00	0,00	4.309
8	6,69	0,00	199,50	648,88	0,00	0,00	3.253
9	7,57	0,00	239,90	643,63	0,00	0,00	2.683
10	8,45	0,00	272,99	638,39	0,00	0,00	2.339

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1499,91 (1499,91)	269,93	724,49	4025,70	79,64	31,86	2,68
2	2,39	46,82 (674,36)	269,93	1516,28	3788,01	63,71	47,78	5,62
3	4,18	-635,07 (-875,05)	269,93	563,94	-1828,14	53,09	31,86	2,09
4	5,87	-856,34 (-905,24)	269,93	541,26	-1815,15	53,09	31,86	2,01
5	7,66	-903,93 (-905,24)	269,93	541,26	-1815,15	53,09	31,86	2,01
6	9,44	-899,80 (-905,24)	269,93	541,26	-1815,15	53,09	31,86	2,01
7	11,23	-845,92 (-905,24)	269,93	541,26	-1815,15	53,09	31,86	2,01
8	12,91	-624,97 (-884,95)	269,93	556,29	-1823,76	53,09	31,86	2,06
9	14,68	34,07 (679,60)	269,93	1501,45	3780,12	63,71	47,78	5,56
10	16,45	1498,17 (1499,91)	269,93	724,49	4025,70	79,64	31,86	2,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1120,88	0,00	1446,10	4878,46	1.290
2	2,39	10,62	-557,81	0,00	964,06	4878,46	1.728
3	4,18	10,62	-213,31	0,00	964,06	4878,46	4.520
4	5,87	0,00	-55,29	458,88	0,00	0,00	8.299
5	7,66	0,00	-1,22	458,88	0,00	0,00	376.001
6	9,44	0,00	13,78	458,88	0,00	0,00	33.309
7	11,23	0,00	70,07	458,88	0,00	0,00	6.549
8	12,91	10,62	231,09	0,00	964,06	4878,46	4.172
9	14,68	10,62	573,80	0,00	964,06	4878,46	1.680
10	16,45	15,93	1120,88	0,00	1446,10	4878,46	1.290

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1803,12	(-1803,12)	260,41	580,53	-4019,73	58,40	79,64	2,23
2	2,47-329,76	(-1147,40)	260,41	778,53	-3430,34	74,33	63,71	2,99
3	4,22805,65	(1443,71)	260,41	550,33	3051,03	58,40	63,71	2,11
4	5,911625,64	(2044,38)	260,41	440,99	3462,07	69,02	53,09	1,69
5	7,742060,03	(2095,80)	260,41	365,29	2939,90	58,40	53,09	1,40
6	9,352060,77	(2095,80)	260,41	365,29	2939,90	58,40	53,09	1,40
7	11,191625,39	(2043,61)	260,41	441,17	3462,16	69,02	53,09	1,69
8	12,88806,14	(1443,72)	260,41	550,32	3051,02	58,40	63,71	2,11
9	14,63-328,53	(-1145,71)	260,41	779,85	-3431,08	74,33	63,71	2,99
10	16,45-1801,17	(-1803,12)	260,41	580,53	-4019,73	58,40	79,64	2,23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	892,33	0,00	1446,10	4876,47	1.621
2	2,47	10,62	726,79	0,00	964,06	4876,47	1.326
3	4,22	10,62	567,17	0,00	964,06	4876,47	1.700
4	5,91	0,00	372,21	551,54	0,00	0,00	1.482
5	7,74	0,00	110,58	551,54	0,00	0,00	4.987
6	9,35	0,00	-109,66	551,54	0,00	0,00	5.029
7	11,19	0,00	-371,75	551,54	0,00	0,00	1.484
8	12,88	10,62	-566,74	0,00	964,06	4876,47	1.701
9	14,63	10,62	-726,38	0,00	964,06	4876,47	1.327
10	16,45	15,93	-891,95	0,00	1446,10	4876,47	1.621

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1499,91	(-1803,12)	1140,93	3012,56	-4761,05	42,47	69,02	2,64
2	1,53-1298,92	(-1508,21)	1112,96	3272,62	-4434,84	42,47	58,40	2,94
3	2,41-1171,38	(-1290,37)	1085,00	3489,51	-4150,02	53,09	47,78	3,22
4	3,28-1111,28	(-1147,69)	1057,03	4068,59	-4417,53	53,09	47,78	3,85
5	4,16-1112,56	(-1150,99)	1029,06	3772,08	-4219,02	42,47	47,78	3,67
6	4,94-1160,36	(-1258,82)	1004,20	3151,23	-3950,24	42,47	47,78	3,14
7	5,82-1261,14	(-1419,83)	976,23	2485,51	-3614,92	42,47	47,78	2,55
8	6,69-1405,89	(-1617,06)	948,26	1945,19	-3317,12	42,47	47,78	2,05
9	7,57-1588,56	(-1803,12)	920,30	1594,32	-3123,73	42,47	47,78	1,73
10	8,45-1803,12	(-1803,12)	892,33	1527,70	-3087,01	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	273,19	0,00	964,06	5060,40	3.529
2	1,53	10,62	186,04	0,00	964,06	5054,56	5.182
3	2,41	10,62	105,77	0,00	964,06	5048,72	9.115
4	3,28	0,00	32,36	633,18	0,00	0,00	19.564
5	4,16	0,00	-34,16	629,14	0,00	0,00	18.418
6	4,94	0,00	-87,52	625,56	0,00	0,00	7.148
7	5,82	0,00	-141,05	621,53	0,00	0,00	4.406
8	6,69	0,00	-187,71	617,49	0,00	0,00	3.290
9	7,57	0,00	-227,50	613,46	0,00	0,00	2.697
10	8,45	0,00	-260,41	609,42	0,00	0,00	2.340

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1498,17	(-1801,17)	1140,55	3015,51	-4762,14	42,47	69,02	2,64
2	1,53-1297,13	(-1506,48)	1112,58	3276,38	-4436,35	42,47	58,40	2,94
3	2,41-1169,56	(-1288,59)	1084,62	3495,38	-4152,74	53,09	47,78	3,22
4	3,28-1109,42	(-1145,87)	1056,65	4077,28	-4421,55	53,09	47,78	3,86
5	4,16-1110,67	(-1149,07)	1028,68	3780,09	-4222,49	42,47	47,78	3,67
6	4,94-1158,45	(-1256,89)	1003,82	3156,82	-3952,66	42,47	47,78	3,14
7	5,82-1259,22	(-1417,88)	975,85	2489,45	-3617,09	42,47	47,78	2,55
8	6,69-1403,95	(-1615,11)	947,88	1947,52	-3318,40	42,47	47,78	2,05
9	7,57-1586,61	(-1801,17)	919,92	1595,81	-3124,55	42,47	47,78	1,73
10	8,45-1801,17	(-1801,17)	891,95	1529,08	-3087,77	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-273,24	0,00	964,06	5060,32	3.528
2	1,53	10,62	-186,09	0,00	964,06	5054,48	5.181
3	2,41	10,62	-105,81	0,00	964,06	5048,64	9.111
4	3,28	0,00	-32,40	633,12	0,00	0,00	19.541
5	4,16	0,00	34,13	629,09	0,00	0,00	18.432
6	4,94	0,00	87,50	625,50	0,00	0,00	7.149
7	5,82	0,00	141,04	621,47	0,00	0,00	4.406
8	6,69	0,00	187,70	617,44	0,00	0,00	3.289
9	7,57	0,00	227,49	613,40	0,00	0,00	2.696
10	8,45	0,00	260,41	609,37	0,00	0,00	2.340

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651690,31 (1690,31)	275,63	275,63	650,88	3991,48	79,64	31,86	2,36
2	2,39 55,09 (758,03)	275,63	275,63	1344,06	3696,36	63,71	47,78	4,88
3	4,18-709,75 (-976,97)	275,63	275,63	506,49	-1795,25	53,09	31,86	1,84
4	5,87-956,36 (-1007,03)	275,63	275,63	488,57	-1784,99	53,09	31,86	1,77
5	7,66-1006,49 (-1007,03)	275,63	275,63	488,57	-1784,99	53,09	31,86	1,77
6	9,44-997,76 (-1007,03)	275,63	275,63	488,57	-1784,99	53,09	31,86	1,77
7	11,23-934,38 (-1007,03)	275,63	275,63	488,57	-1784,99	53,09	31,86	1,77
8	12,91-688,19 (-977,44)	275,63	275,63	506,21	-1795,09	53,09	31,86	1,84
9	14,68 39,46 (755,90)	275,63	275,63	1348,76	3698,86	63,71	47,78	4,89
10	16,451687,04 (1690,31)	275,63	275,63	650,88	3991,48	79,64	31,86	2,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1269,56	0,00	1446,10	4879,65	1.139
2	2,39	10,62	-624,84	0,00	964,06	4879,65	1.543
3	4,18	10,62	-237,53	0,00	964,06	4879,65	4.059
4	5,87	0,00	-59,36	459,70	0,00	0,00	7.744
5	7,66	0,00	2,06	459,70	0,00	0,00	223.616
6	9,44	0,00	18,90	459,70	0,00	0,00	24.320
7	11,23	0,00	80,48	459,70	0,00	0,00	5.712
8	12,91	10,62	257,11	0,00	964,06	4879,65	3.750
9	14,68	10,62	636,84	0,00	964,06	4879,65	1.514
10	16,45	15,93	1269,81	0,00	1446,10	4879,65	1.139

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1913,54 (-1913,54)	239,96	239,96	498,74	-3977,16	58,40	79,64	2,08
2	2,47-317,25 (-1199,45)	239,96	239,96	674,54	-3371,70	74,33	63,71	2,81
3	4,22901,68 (1582,27)	239,96	239,96	454,57	2997,34	58,40	63,71	1,89
4	5,911769,93 (2212,88)	239,96	239,96	371,41	3425,09	69,02	53,09	1,55
5	7,742230,77 (2269,93)	239,96	239,96	307,42	2908,09	58,40	53,09	1,28
6	9,352231,76 (2269,93)	239,96	239,96	307,42	2908,09	58,40	53,09	1,28
7	11,191770,23 (2212,47)	239,96	239,96	371,49	3425,13	69,02	53,09	1,55
8	12,88903,02 (1582,93)	239,96	239,96	454,36	2997,23	58,40	63,71	1,89
9	14,63-314,86 (-1196,41)	239,96	239,96	676,48	-3372,79	74,33	63,71	2,82
10	16,45-1910,11 (-1913,54)	239,96	239,96	498,74	-3977,16	58,40	79,64	2,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	970,03	0,00	1446,10	4872,20	1.491
2	2,47	10,62	784,18	0,00	964,06	4872,20	1.229
3	4,22	10,62	604,97	0,00	964,06	4872,20	1.594
4	5,91	0,00	393,73	548,59	0,00	0,00	1.393
5	7,74	0,00	117,48	548,59	0,00	0,00	4.670
6	9,35	0,00	-116,25	548,59	0,00	0,00	4.719
7	11,19	0,00	-393,10	548,59	0,00	0,00	1.396
8	12,88	10,62	-604,36	0,00	964,06	4872,20	1.595
9	14,63	10,62	-783,60	0,00	964,06	4872,20	1.230
10	16,45	15,93	-969,47	0,00	1446,10	4872,20	1.492

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1690,31	(-1913,54)	1293,21	3286,17	-4862,47	42,47	69,02	2,54
2	1,53-1484,31	(-1700,03)	1256,86	3281,31	-4438,33	42,47	58,40	2,61
3	2,41-1351,63	(-1477,46)	1220,50	3390,42	-4104,25	53,09	47,78	2,78
4	3,28-1285,86	(-1330,02)	1184,14	3838,28	-4311,14	53,09	47,78	3,24
5	4,16-1280,58	(-1309,85)	1147,78	3651,08	-4166,64	42,47	47,78	3,18
6	4,94-1321,48	(-1409,14)	1115,46	3114,33	-3934,27	42,47	47,78	2,79
7	5,82-1412,97	(-1558,53)	1079,10	2513,66	-3630,43	42,47	47,78	2,33
8	6,69-1546,41	(-1741,67)	1042,75	2006,07	-3350,67	42,47	47,78	1,92
9	7,57-1715,41	(-1913,54)	1006,39	1662,68	-3161,41	42,47	47,78	1,65
10	8,45-1913,54	(-1913,54)	970,03	1579,32	-3115,47	42,47	47,78	1,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	278,97	0,00	964,06	5092,21	3.456
2	1,53	10,62	191,76	0,00	964,06	5084,61	5.028
3	2,41	10,62	111,85	0,00	964,06	5077,02	8.619
4	3,28	0,00	39,26	651,51	0,00	0,00	16.596
5	4,16	0,00	-26,02	646,27	0,00	0,00	24.833
6	4,94	0,00	-77,92	641,61	0,00	0,00	8.234
7	5,82	0,00	-129,39	636,36	0,00	0,00	4.918
8	6,69	0,00	-173,56	631,12	0,00	0,00	3.636
9	7,57	0,00	-210,42	625,87	0,00	0,00	2.974
10	8,45	0,00	-239,96	620,63	0,00	0,00	2.586

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1687,04 (-1910,11)	1292,65	3292,14	-4864,69	42,47	69,02	2,55	
2	1,53-1481,01 (-1696,77)	1256,30	3288,20	-4441,10	42,47	58,40	2,62	
3	2,41-1348,30 (-1474,17)	1219,94	3400,17	-4108,75	53,09	47,78	2,79	
4	3,28-1282,50 (-1326,70)	1183,58	3851,55	-4317,27	53,09	47,78	3,25	
5	4,16-1277,20 (-1306,45)	1147,22	3663,55	-4172,03	42,47	47,78	3,19	
6	4,94-1318,09 (-1405,72)	1114,90	3123,47	-3938,22	42,47	47,78	2,80	
7	5,82-1409,56 (-1555,11)	1078,55	2520,50	-3634,20	42,47	47,78	2,34	
8	6,69-1543,00 (-1738,24)	1042,19	2010,37	-3353,04	42,47	47,78	1,93	
9	7,57-1711,99 (-1910,11)	1005,83	1665,58	-3163,01	42,47	47,78	1,66	
10	8,45-1910,11 (-1910,11)	969,47	1581,99	-3116,94	42,47	47,78	1,63	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-279,01	0,00	964,06	5092,09	3.455
2	1,53	10,62	-191,79	0,00	964,06	5084,50	5.027
3	2,41	10,62	-111,89	0,00	964,06	5076,90	8.617
4	3,28	0,00	-39,29	651,43	0,00	0,00	16.582
5	4,16	0,00	26,00	646,19	0,00	0,00	24.851
6	4,94	0,00	77,90	641,53	0,00	0,00	8.235
7	5,82	0,00	129,38	636,28	0,00	0,00	4.918
8	6,69	0,00	173,55	631,04	0,00	0,00	3.636
9	7,57	0,00	210,41	625,79	0,00	0,00	2.974
10	8,45	0,00	239,96	620,55	0,00	0,00	2.586

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651384,65 (1384,65)	268,17	785,12	4053,88	79,64	31,86	2,93	
2	2,39 72,69 (639,44)	268,17	1609,40	3837,57	63,71	47,78	6,00	
3	4,18-547,73 (-766,97)	268,17	658,03	-1882,00	53,09	31,86	2,45	
4	5,87-752,54 (-797,65)	268,17	626,69	-1864,06	53,09	31,86	2,34	
5	7,66-796,95 (-797,65)	268,17	626,69	-1864,06	53,09	31,86	2,34	
6	9,44-789,38 (-797,65)	268,17	626,69	-1864,06	53,09	31,86	2,34	
7	11,23-733,47 (-797,65)	268,17	626,69	-1864,06	53,09	31,86	2,34	
8	12,91-528,96 (-765,78)	268,17	659,31	-1882,73	53,09	31,86	2,46	
9	14,68 60,15 (636,56)	268,17	1618,78	3842,57	63,71	47,78	6,04	
10	16,451381,84 (1384,65)	268,17	785,12	4053,88	79,64	31,86	2,93	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1016,84	0,00	1446,10	4878,09	1.422
2	2,39	10,62	-503,78	0,00	964,06	4878,09	1.914
3	4,18	10,62	-194,88	0,00	964,06	4878,09	4.947
4	5,87	0,00	-50,93	458,63	0,00	0,00	9.005
5	7,66	0,00	0,78	458,63	0,00	0,00	585.319
6	9,44	0,00	17,04	458,63	0,00	0,00	26.911
7	11,23	0,00	68,53	458,63	0,00	0,00	6.692
8	12,91	10,62	210,51	0,00	964,06	4878,09	4.580
9	14,68	10,62	512,36	0,00	964,06	4878,09	1.882
10	16,45	15,93	1017,06	0,00	1446,10	4878,09	1.422

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1573,99	(-1573,99)229,43		586,36	-4022,77	58,40	79,64	2,56
2	2,47-277,41	(-994,92) 229,43		792,90	-3438,44	74,33	63,71	3,46
3	4,22715,57	(1271,15) 229,43		550,71	3051,25	58,40	63,71	2,40
4	5,911426,03	(1788,60) 229,43		444,31	3463,84	69,02	53,09	1,94
5	7,741802,91	(1834,64) 229,43		367,82	2941,29	58,40	53,09	1,60
6	9,351803,73	(1834,64) 229,43		367,82	2941,29	58,40	53,09	1,60
7	11,191426,30	(1788,26) 229,43		444,40	3463,88	69,02	53,09	1,94
8	12,88716,74	(1271,73) 229,43		550,43	3051,09	58,40	63,71	2,40
9	14,63-275,33	(-992,28) 229,43		795,33	-3439,81	74,33	63,71	3,47
10	16,45-1571,01	(-1573,99)229,43		586,36	-4022,77	58,40	79,64	2,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	787,06	0,00	1446,10	4870,00	1.837
2	2,47	10,62	637,79	0,00	964,06	4870,00	1.512
3	4,22	10,62	493,85	0,00	964,06	4870,00	1.952
4	5,91	0,00	322,29	547,07	0,00	0,00	1.697
5	7,74	0,00	96,05	547,07	0,00	0,00	5.695
6	9,35	0,00	-95,05	547,07	0,00	0,00	5.756
7	11,19	0,00	-321,74	547,07	0,00	0,00	1.700
8	12,88	10,62	-493,33	0,00	964,06	4870,00	1.954
9	14,63	10,62	-637,29	0,00	964,06	4870,00	1.513
10	16,45	15,93	-786,58	0,00	1446,10	4870,00	1.838

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1384,65	(-1573,99)1035,67	3171,46	-4819,95	42,47	69,02	3,06	
2	1,53-1183,61	(-1395,05)1007,70	3175,17	-4395,66	42,47	58,40	3,15	
3	2,41-1052,79	(-1178,06)979,73	3427,54	-4121,40	53,09	47,78	3,50	
4	3,28-986,16	(-1033,00)951,76	4071,27	-4418,77	53,09	47,78	4,28	
5	4,16-977,68	(-1001,53)923,79	3970,96	-4305,12	42,47	47,78	4,30	
6	4,94-1014,10	(-1094,29)898,93	3296,80	-4013,26	42,47	47,78	3,67	
7	5,82-1099,01	(-1235,29)870,97	2588,99	-3671,95	42,47	47,78	2,97	
8	6,69-1224,66	(-1409,28)843,00	2003,43	-3349,21	42,47	47,78	2,38	
9	7,57-1385,00	(-1573,99)815,03	1626,76	-3141,61	42,47	47,78	2,00	
10	8,45-1573,99	(-1573,99)787,06	1549,70	-3099,14	42,47	47,78	1,97	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	271,41	0,00	964,06	5038,41	3.552
2	1,53	10,62	187,95	0,00	964,06	5032,57	5.129
3	2,41	10,62	111,36	0,00	964,06	5026,73	8.658
4	3,28	0,00	41,64	618,00	0,00	0,00	14.842
5	4,16	0,00	-21,20	613,96	0,00	0,00	28.962
6	4,94	0,00	-71,28	610,38	0,00	0,00	8.563
7	5,82	0,00	-121,13	606,34	0,00	0,00	5.006
8	6,69	0,00	-164,10	602,31	0,00	0,00	3.670
9	7,57	0,00	-200,21	598,28	0,00	0,00	2.988
10	8,45	0,00	-229,43	594,24	0,00	0,00	2.590

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1381,84	(-1571,01)1035,18	3177,45	-4822,17	42,47	69,02	3,07	
2	1,53-1180,76	(-1392,24)1007,21	3182,03	-4398,43	42,47	58,40	3,16	
3	2,41-1049,91	(-1175,22)979,25	3438,26	-4126,35	53,09	47,78	3,51	
4	3,28-983,25	(-1030,13)951,28	4087,46	-4426,25	53,09	47,78	4,30	
5	4,16-974,75	(-998,58)923,31	3987,08	-4312,10	42,47	47,78	4,32	
6	4,94-1011,15	(-1091,32)898,45	3307,97	-4018,10	42,47	47,78	3,68	
7	5,82-1096,05	(-1232,31)870,48	2596,87	-3676,30	42,47	47,78	2,98	
8	6,69-1221,69	(-1406,29)842,51	2008,05	-3351,76	42,47	47,78	2,38	
9	7,57-1382,02	(-1571,01)814,55	1629,73	-3143,25	42,47	47,78	2,00	
10	8,45-1571,01	(-1571,01)786,58	1552,44	-3100,65	42,47	47,78	1,97	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-271,45	0,00	964,06	5038,31	3.552
2	1,53	10,62	-187,98	0,00	964,06	5032,47	5.128
3	2,41	10,62	-111,39	0,00	964,06	5026,63	8.655
4	3,28	0,00	-41,67	617,93	0,00	0,00	14.830
5	4,16	0,00	21,18	613,89	0,00	0,00	28.991
6	4,94	0,00	71,26	610,31	0,00	0,00	8.564
7	5,82	0,00	121,12	606,27	0,00	0,00	5.006
8	6,69	0,00	164,09	602,24	0,00	0,00	3.670
9	7,57	0,00	200,20	598,21	0,00	0,00	2.988
10	8,45	0,00	229,43	594,17	0,00	0,00	2.590

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1795,88 (1795,88)	296,96	660,79	3996,09	79,64	31,86	2,23
2	2,39	135,12 (861,53)	296,96	1258,39	3650,77	63,71	47,78	4,24
3	4,18	-665,16 (-954,24)	296,96	570,00	-1831,60	53,09	31,86	1,92
4	5,87	-939,18 (-1010,14)	296,96	532,08	-1809,90	53,09	31,86	1,79
5	7,66	-1007,04 (-1010,14)	296,96	532,08	-1809,90	53,09	31,86	1,79
6	9,44	-1002,29 (-1010,14)	296,96	532,08	-1809,90	53,09	31,86	1,79
7	11,23	-927,23 (-1010,14)	296,96	532,08	-1809,90	53,09	31,86	1,79
8	12,91	-653,63 (-966,14)	296,96	561,49	-1826,73	53,09	31,86	1,89
9	14,68	120,31 (867,28)	296,96	1248,20	3645,34	63,71	47,78	4,20
10	16,45	1793,86 (1795,88)	296,96	660,79	3996,09	79,64	31,86	2,23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1270,73	0,00	1446,10	4884,11	1.138
2	2,39	10,62	-645,70	0,00	964,06	4884,11	1.493
3	4,18	10,62	-256,96	0,00	964,06	4884,11	3.752
4	5,87	0,00	-73,50	462,78	0,00	0,00	6.296
5	7,66	0,00	-4,86	462,78	0,00	0,00	95.274
6	9,44	0,00	20,20	462,78	0,00	0,00	22.905
7	11,23	0,00	91,23	462,78	0,00	0,00	5.073
8	12,91	10,62	277,79	0,00	964,06	4884,11	3.471
9	14,68	10,62	663,97	0,00	964,06	4884,11	1.452
10	16,45	15,93	1270,76	0,00	1446,10	4884,11	1.138

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1850,71	(-1850,71)218,37		467,35	-3960,82	58,40	79,64	2,14
2	2,47-254,57	(-1136,68) 218,37		644,50	-3354,76	74,33	63,71	2,95
3	4,22964,22	(1644,72) 218,37		393,41	2963,06	58,40	63,71	1,80
4	5,911832,35	(2275,21) 218,37		326,44	3401,19	69,02	53,09	1,49
5	7,742293,04	(2332,13) 218,37		270,40	2887,74	58,40	53,09	1,24
6	9,352293,90	(2332,13) 218,37		270,40	2887,74	58,40	53,09	1,24
7	11,191832,23	(2274,56) 218,37		326,54	3401,25	69,02	53,09	1,50
8	12,88964,88	(1644,88) 218,37		393,37	2963,04	58,40	63,71	1,80
9	14,63-253,14	(-1134,77) 218,37		645,71	-3355,45	74,33	63,71	2,96
10	16,45-1848,53	(-1850,71)218,37		467,35	-3960,82	58,40	79,64	2,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	969,95	0,00	1446,10	4867,69	1.491
2	2,47	10,62	784,10	0,00	964,06	4867,69	1.230
3	4,22	10,62	604,89	0,00	964,06	4867,69	1.594
4	5,91	0,00	393,65	545,47	0,00	0,00	1.386
5	7,74	0,00	117,40	545,47	0,00	0,00	4.646
6	9,35	0,00	-116,33	545,47	0,00	0,00	4.689
7	11,19	0,00	-393,18	545,47	0,00	0,00	1.387
8	12,88	10,62	-604,44	0,00	964,06	4867,69	1.595
9	14,63	10,62	-783,67	0,00	964,06	4867,69	1.230
10	16,45	15,93	-969,55	0,00	1446,10	4867,69	1.492

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1795,88	(-1850,71)1293,13		3436,44	-4918,18	42,47	69,02	2,66
2	1,53-1570,93	(-1810,95)1256,78		3002,32	-4326,19	42,47	58,40	2,39
3	2,41-1419,31	(-1569,43)1220,42		3080,03	-3960,86	53,09	47,78	2,52
4	3,28-1334,59	(-1403,05)1184,06		3510,46	-4159,70	53,09	47,78	2,96
5	4,16-1310,37	(-1315,36)1147,70		3626,13	-4155,83	42,47	47,78	3,16
6	4,94-1334,43	(-1397,80)1115,38		3152,58	-3950,82	42,47	47,78	2,83
7	5,82-1406,97	(-1528,25)1079,03		2594,88	-3675,20	42,47	47,78	2,40
8	6,69-1521,48	(-1692,44)1042,67		2094,18	-3399,23	42,47	47,78	2,01
9	7,57-1671,53	(-1850,71)1006,31		1743,09	-3205,72	42,47	47,78	1,73
10	8,45-1850,71	(-1850,71)969,95		1654,53	-3156,91	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	300,56	0,00	964,06	5092,19	3.208
2	1,53	10,62	213,35	0,00	964,06	5084,60	4.519
3	2,41	10,62	133,44	0,00	964,06	5077,00	7.225
4	3,28	0,00	60,85	651,50	0,00	0,00	10.707
5	4,16	0,00	-4,44	646,26	0,00	0,00	145.709
6	4,94	0,00	-56,33	641,60	0,00	0,00	11.390
7	5,82	0,00	-107,80	636,35	0,00	0,00	5.903
8	6,69	0,00	-151,97	631,11	0,00	0,00	4.153
9	7,57	0,00	-188,83	625,86	0,00	0,00	3.315
10	8,45	0,00	-218,37	620,62	0,00	0,00	2.842

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1793,86	(-1848,53)	1292,73	3440,47	-4919,67	42,47	69,02	2,66
2	1,53-1568,88	(-1808,93)	1256,37	3005,63	-4327,51	42,47	58,40	2,39
3	2,41-1417,22	(-1567,38)	1220,02	3084,74	-3963,03	53,09	47,78	2,53
4	3,28-1332,48	(-1400,97)	1183,66	3517,05	-4162,75	53,09	47,78	2,97
5	4,16-1308,24	(-1313,20)	1147,30	3633,67	-4159,10	42,47	47,78	3,17
6	4,94-1332,29	(-1395,63)	1114,98	3158,33	-3953,32	42,47	47,78	2,83
7	5,82-1404,81	(-1526,07)	1078,62	2599,37	-3677,67	42,47	47,78	2,41
8	6,69-1519,30	(-1690,26)	1042,27	2097,05	-3400,82	42,47	47,78	2,01
9	7,57-1669,35	(-1848,53)	1005,91	1745,03	-3206,80	42,47	47,78	1,73
10	8,45-1848,53	(-1848,53)	969,55	1656,31	-3157,90	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-300,60	0,00	964,06	5092,11	3.207
2	1,53	10,62	-213,38	0,00	964,06	5084,51	4.518
3	2,41	10,62	-133,47	0,00	964,06	5076,92	7.223
4	3,28	0,00	-60,88	651,44	0,00	0,00	10.701
5	4,16	0,00	4,41	646,20	0,00	0,00	146.441
6	4,94	0,00	56,31	641,54	0,00	0,00	11.393
7	5,82	0,00	107,79	636,29	0,00	0,00	5.903
8	6,69	0,00	151,96	631,05	0,00	0,00	4.153
9	7,57	0,00	188,82	625,81	0,00	0,00	3.314
10	8,45	0,00	218,37	620,56	0,00	0,00	2.842

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651473,25 (1473,25)	286,03		787,26	4054,87	79,64	31,86	2,75
2	2,39 139,58 (726,20)	286,03		1485,59	3771,68	63,71	47,78	5,19
3	4,18-510,72 (-748,38)	286,03		736,47	-1926,90	53,09	31,86	2,57
4	5,87-738,58 (-800,95)	286,03		675,71	-1892,12	53,09	31,86	2,36
5	7,66-797,93 (-800,95)	286,03		675,71	-1892,12	53,09	31,86	2,36
6	9,44-793,82 (-800,95)	286,03		675,71	-1892,12	53,09	31,86	2,36
7	11,23-728,21 (-800,95)	286,03		675,71	-1892,12	53,09	31,86	2,36
8	12,91-500,64 (-757,08)	286,03		725,66	-1920,71	53,09	31,86	2,54
9	14,68 127,77 (730,16)	286,03		1475,40	3766,26	63,71	47,78	5,16
10	16,451471,51 (1473,25)	286,03		787,26	4054,87	79,64	31,86	2,75

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1017,83	0,00	1446,10	4881,82	1.421
2	2,39	10,62	-521,44	0,00	964,06	4881,82	1.849
3	4,18	10,62	-211,25	0,00	964,06	4881,82	4.564
4	5,87	0,00	-62,84	461,20	0,00	0,00	7.339
5	7,66	0,00	-5,09	461,20	0,00	0,00	90.557
6	9,44	0,00	18,04	461,20	0,00	0,00	25.562
7	11,23	0,00	77,50	461,20	0,00	0,00	5.951
8	12,91	10,62	227,95	0,00	964,06	4881,82	4.229
9	14,68	10,62	535,46	0,00	964,06	4881,82	1.800
10	16,45	15,93	1017,86	0,00	1446,10	4881,82	1.421

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1521,54 (-1521,54)	211,34		556,62	-4007,29	58,40	79,64	2,63
2	2,47-225,08 (-942,52)	211,34		767,85	-3424,31	74,33	63,71	3,63
3	4,22767,78 (1323,28)	211,34		481,09	3012,21	58,40	63,71	2,28
4	5,911478,12 (1840,62)	211,34		394,70	3437,47	69,02	53,09	1,87
5	7,741854,88 (1886,56)	211,34		326,99	2918,85	58,40	53,09	1,55
6	9,351855,58 (1886,56)	211,34		326,99	2918,85	58,40	53,09	1,55
7	11,191478,04 (1840,07)	211,34		394,82	3437,53	69,02	53,09	1,87
8	12,88768,36 (1323,43)	211,34		481,03	3012,18	58,40	63,71	2,28
9	14,63-223,83 (-940,85)	211,34		769,40	-3425,19	74,33	63,71	3,64
10	16,45-1519,64 (-1521,54)	211,34		556,62	-4007,29	58,40	79,64	2,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	786,99	0,00	1446,10	4866,22	1.837
2	2,47	10,62	637,72	0,00	964,06	4866,22	1.512
3	4,22	10,62	493,78	0,00	964,06	4866,22	1.952
4	5,91	0,00	322,22	544,46	0,00	0,00	1.690
5	7,74	0,00	95,99	544,46	0,00	0,00	5.672
6	9,35	0,00	-95,11	544,46	0,00	0,00	5.724
7	11,19	0,00	-321,81	544,46	0,00	0,00	1.692
8	12,88	10,62	-493,39	0,00	964,06	4866,22	1.954
9	14,63	10,62	-637,35	0,00	964,06	4866,22	1.513
10	16,45	15,93	-786,65	0,00	1446,10	4866,22	1.838

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1473,25	(-1521,54)	1035,60	3317,39	-4874,05	42,47	69,02	3,20
2	1,53-1256,33	(-1488,12)	1007,63	2896,85	-4278,21	42,47	58,40	2,87
3	2,41-1109,65	(-1255,26)	979,66	3097,54	-3968,95	53,09	47,78	3,16
4	3,28-1027,15	(-1094,34)	951,69	3689,39	-4242,36	53,09	47,78	3,88
5	4,16-1002,81	(-1006,31)	923,73	3939,18	-4291,36	42,47	47,78	4,26
6	4,94-1025,12	(-1084,97)	898,87	3340,59	-4032,22	42,47	47,78	3,72
7	5,82-1094,17	(-1210,09)	870,90	2677,98	-3721,00	42,47	47,78	3,07
8	6,69-1203,94	(-1368,22)	842,93	2094,21	-3399,25	42,47	47,78	2,48
9	7,57-1348,41	(-1521,54)	814,96	1706,13	-3185,36	42,47	47,78	2,09
10	8,45-1521,54	(-1521,54)	786,99	1624,23	-3140,22	42,47	47,78	2,06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	289,49	0,00	964,06	5038,40	3.330
2	1,53	10,62	206,03	0,00	964,06	5032,55	4.679
3	2,41	10,62	129,44	0,00	964,06	5026,71	7.448
4	3,28	0,00	59,72	617,99	0,00	0,00	10.348
5	4,16	0,00	-3,12	613,95	0,00	0,00	197.067
6	4,94	0,00	-53,20	610,37	0,00	0,00	11.473
7	5,82	0,00	-103,05	606,33	0,00	0,00	5.884
8	6,69	0,00	-146,02	602,30	0,00	0,00	4.125
9	7,57	0,00	-182,12	598,27	0,00	0,00	3.285
10	8,45	0,00	-211,34	594,23	0,00	0,00	2.812

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1471,51	(-1519,64)	1035,25	3321,45	-4875,55	42,47	69,02	3,21
2	1,53-1254,56	(-1486,39)	1007,28	2900,56	-4280,19	42,47	58,40	2,88
3	2,41-1107,84	(-1253,50)	979,31	3102,63	-3971,30	53,09	47,78	3,17
4	3,28-1025,32	(-1092,54)	951,35	3697,28	-4246,00	53,09	47,78	3,89
5	4,16-1000,96	(-1004,43)	923,38	3948,94	-4295,58	42,47	47,78	4,28
6	4,94-1023,25	(-1083,08)	898,52	3347,66	-4035,28	42,47	47,78	3,73
7	5,82-1092,28	(-1208,20)	870,55	2683,19	-3723,87	42,47	47,78	3,08
8	6,69-1202,05	(-1366,31)	842,58	2097,32	-3400,96	42,47	47,78	2,49
9	7,57-1346,51	(-1519,64)	814,62	1708,13	-3186,46	42,47	47,78	2,10
10	8,45-1519,64	(-1519,64)	786,65	1626,07	-3141,23	42,47	47,78	2,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-289,54	0,00	964,06	5038,32	3.330
2	1,53	10,62	-206,07	0,00	964,06	5032,48	4.678
3	2,41	10,62	-129,47	0,00	964,06	5026,64	7.446
4	3,28	0,00	-59,75	617,94	0,00	0,00	10.342
5	4,16	0,00	3,09	613,90	0,00	0,00	198.550
6	4,94	0,00	53,18	610,32	0,00	0,00	11.476
7	5,82	0,00	103,03	606,28	0,00	0,00	5.884
8	6,69	0,00	146,01	602,25	0,00	0,00	4.125
9	7,57	0,00	182,12	598,22	0,00	0,00	3.285
10	8,45	0,00	211,34	594,18	0,00	0,00	2.811

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0,65	1675,74	(1675,74)	260,08	617,05	3975,76	79,64	31,86	2,37
2	2,39	32,83	(739,56)	260,08	1289,72	3667,44	63,71	47,78	4,96
3	4,18	-732,87	(-1000,06)	260,08	459,95	-1768,61	53,09	31,86	1,77
4	5,87	-977,75	(-1029,26)	260,08	444,70	-1759,88	53,09	31,86	1,71
5	7,66	-1028,15	(-1028,26)	260,08	445,20	-1760,16	53,09	31,86	1,71
6	9,44	-1023,40	(-1029,26)	260,08	444,70	-1759,88	53,09	31,86	1,71
7	11,23	-965,75	(-1029,26)	260,08	444,70	-1759,88	53,09	31,86	1,71
8	12,91	-721,21	(-1011,66)	260,08	453,77	-1765,07	53,09	31,86	1,74
9	14,68	18,46	(746,12)	260,08	1275,80	3660,03	63,71	47,78	4,91
10	16,45	1673,72	(1675,74)	260,08	617,05	3975,76	79,64	31,86	2,37

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1269,99	0,00	1446,10	4876,40	1.139
2	2,39	10,62	-628,21	0,00	964,06	4876,40	1.535
3	4,18	10,62	-237,50	0,00	964,06	4876,40	4.059
4	5,87	0,00	-59,56	457,46	0,00	0,00	7.681
5	7,66	0,00	-0,10	457,46	0,00	0,00	4679.311
6	9,44	0,00	14,90	457,46	0,00	0,00	30.701
7	11,23	0,00	76,86	457,46	0,00	0,00	5.952
8	12,91	10,62	258,18	0,00	964,06	4876,40	3.734
9	14,68	10,62	646,81	0,00	964,06	4876,40	1.490
10	16,45	15,93	1270,02	0,00	1446,10	4876,40	1.139

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2021,77	(-2021,77)255,70		503,31	-3979,54	58,40	79,64	1,97
2	2,47-425,62	(-1307,73) 255,70		657,39	-3362,03	74,33	63,71	2,57
3	4,22793,17	(1473,67) 255,70		527,15	3038,03	58,40	63,71	2,06
4	5,911661,29	(2104,15) 255,70		419,32	3450,56	69,02	53,09	1,64
5	7,742121,98	(2161,08) 255,70		346,64	2929,65	58,40	53,09	1,36
6	9,352122,85	(2161,08) 255,70		346,64	2929,65	58,40	53,09	1,36
7	11,191661,17	(2103,50) 255,70		419,46	3450,63	69,02	53,09	1,64
8	12,88793,83	(1473,82) 255,70		527,09	3038,00	58,40	63,71	2,06
9	14,63-424,19	(-1305,83) 255,70		658,46	-3362,64	74,33	63,71	2,58
10	16,45-2019,59	(-2021,77)255,70		503,31	-3979,54	58,40	79,64	1,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	969,95	0,00	1446,10	4875,49	1.491
2	2,47	10,62	784,10	0,00	964,06	4875,49	1.230
3	4,22	10,62	604,89	0,00	964,06	4875,49	1.594
4	5,91	0,00	393,65	550,86	0,00	0,00	1.399
5	7,74	0,00	117,40	550,86	0,00	0,00	4.692
6	9,35	0,00	-116,33	550,86	0,00	0,00	4.735
7	11,19	0,00	-393,18	550,86	0,00	0,00	1.401
8	12,88	10,62	-604,44	0,00	964,06	4875,49	1.595
9	14,63	10,62	-783,67	0,00	964,06	4875,49	1.230
10	16,45	15,93	-969,55	0,00	1446,10	4875,49	1.492

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1675,74	(-1971,87)	1293,13	3157,48	-4814,77	42,47	69,02	2,44
2	1,53-1483,56	(-1681,57)	1256,78	3332,51	-4458,91	42,47	58,40	2,65
3	2,41-1364,69	(-1472,82)	1220,42	3407,40	-4112,09	53,09	47,78	2,79
4	3,28-1312,73	(-1339,19)	1184,06	3793,43	-4290,42	53,09	47,78	3,20
5	4,16-1321,27	(-1368,26)	1147,70	3406,00	-4060,54	42,47	47,78	2,97
6	4,94-1374,45	(-1479,82)	1115,38	2893,22	-3838,54	42,47	47,78	2,59
7	5,82-1479,75	(-1643,03)	1079,03	2310,78	-3518,61	42,47	47,78	2,14
8	6,69-1627,01	(-1839,98)	1042,67	1849,99	-3264,65	42,47	47,78	1,77
9	7,57-1809,82	(-2021,77)	1006,31	1539,86	-3093,71	42,47	47,78	1,53
10	8,45-2021,77	(-2021,77)	969,95	1464,22	-3052,03	42,47	47,78	1,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	263,22	0,00	964,06	5092,19	3.663
2	1,53	10,62	176,01	0,00	964,06	5084,60	5.477
3	2,41	10,62	96,11	0,00	964,06	5077,00	10.031
4	3,28	0,00	23,52	651,50	0,00	0,00	27.705
5	4,16	0,00	-41,77	646,26	0,00	0,00	15.473
6	4,94	0,00	-93,66	641,60	0,00	0,00	6.850
7	5,82	0,00	-145,13	636,35	0,00	0,00	4.385
8	6,69	0,00	-189,30	631,11	0,00	0,00	3.334
9	7,57	0,00	-226,16	625,86	0,00	0,00	2.767
10	8,45	0,00	-255,70	620,62	0,00	0,00	2.427

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1673,72	(-1969,90)	1292,73	3160,36	-4815,84	42,47	69,02	2,44
2	1,53-1481,50	(-1679,56)	1256,37	3336,70	-4460,60	42,47	58,40	2,66
3	2,41-1362,61	(-1470,77)	1220,02	3413,27	-4114,80	53,09	47,78	2,80
4	3,28-1310,62	(-1337,11)	1183,66	3801,23	-4294,03	53,09	47,78	3,21
5	4,16-1319,14	(-1366,10)	1147,30	3412,58	-4063,38	42,47	47,78	2,97
6	4,94-1372,31	(-1477,65)	1114,98	2897,98	-3840,60	42,47	47,78	2,60
7	5,82-1477,59	(-1640,85)	1078,62	2314,24	-3520,52	42,47	47,78	2,15
8	6,69-1624,84	(-1837,79)	1042,27	1852,15	-3265,84	42,47	47,78	1,78
9	7,57-1807,65	(-2019,59)	1005,91	1541,30	-3094,51	42,47	47,78	1,53
10	8,45-2019,59	(-2019,59)	969,55	1465,55	-3052,76	42,47	47,78	1,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-263,26	0,00	964,06	5092,11	3.662
2	1,53	10,62	-176,05	0,00	964,06	5084,51	5.476
3	2,41	10,62	-96,14	0,00	964,06	5076,92	10.027
4	3,28	0,00	-23,54	651,44	0,00	0,00	27.671
5	4,16	0,00	41,75	646,20	0,00	0,00	15.480
6	4,94	0,00	93,64	641,54	0,00	0,00	6.851
7	5,82	0,00	145,12	636,29	0,00	0,00	4.385
8	6,69	0,00	189,29	631,05	0,00	0,00	3.334
9	7,57	0,00	226,15	625,81	0,00	0,00	2.767
10	8,45	0,00	255,70	620,56	0,00	0,00	2.427

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1373,13 (1373,13)	255,30	750,74	4037,90	79,64	31,86	2,94
2	2,39	54,34 (624,55)	255,30	1557,36	3809,88	63,71	47,78	6,10
3	4,18	-567,14 (-786,56)	255,30	600,09	-1848,83	53,09	31,86	2,35
4	5,87	-770,72 (-816,83)	255,30	573,00	-1833,32	53,09	31,86	2,24
5	7,66	-815,53 (-816,80)	255,30	573,03	-1833,34	53,09	31,86	2,24
6	9,44	-811,41 (-816,83)	255,30	573,00	-1833,32	53,09	31,86	2,24
7	11,23	-760,31 (-816,83)	255,30	573,00	-1833,32	53,09	31,86	2,24
8	12,91	-556,95 (-795,02)	255,30	592,26	-1844,35	53,09	31,86	2,32
9	14,68	42,89 (629,20)	255,30	1542,69	3802,07	63,71	47,78	6,04
10	16,45	1371,40 (1373,13)	255,30	750,74	4037,90	79,64	31,86	2,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1017,22	0,00	1446,10	4875,40	1.422
2	2,39	10,62	-506,86	0,00	964,06	4875,40	1.902
3	4,18	10,62	-195,04	0,00	964,06	4875,40	4.943
4	5,87	0,00	-51,22	456,77	0,00	0,00	8.917
5	7,66	0,00	-1,13	456,77	0,00	0,00	405.441
6	9,44	0,00	13,62	456,77	0,00	0,00	33.530
7	11,23	0,00	65,53	456,77	0,00	0,00	6.971
8	12,91	10,62	211,62	0,00	964,06	4875,40	4.556
9	14,68	10,62	521,16	0,00	964,06	4875,40	1.850
10	16,45	15,93	1017,25	0,00	1446,10	4875,40	1.422

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1664,09	(-1664,09)	242,45	586,09	-4022,63	58,40	79,64	2,42
2	2,47-367,63	(-1085,06)	242,45	764,77	-3422,58	74,33	63,71	3,15
3	4,22625,23	(1180,74)	242,45	636,42	3099,29	58,40	63,71	2,62
4	5,911335,58	(1698,07)	242,45	498,70	3492,74	69,02	53,09	2,06
5	7,741712,34	(1744,01)	242,45	412,30	2965,75	58,40	53,09	1,70
6	9,351713,04	(1744,01)	242,45	412,30	2965,75	58,40	53,09	1,70
7	11,191335,49	(1697,52)	242,45	498,88	3492,83	69,02	53,09	2,06
8	12,88625,81	(1180,88)	242,45	636,33	3099,24	58,40	63,71	2,62
9	14,63-366,38	(-1083,40)	242,45	766,11	-3423,33	74,33	63,71	3,16
10	16,45-1662,19	(-1664,09)	242,45	586,09	-4022,63	58,40	79,64	2,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	786,99	0,00	1446,10	4872,72	1.837
2	2,47	10,62	637,72	0,00	964,06	4872,72	1.512
3	4,22	10,62	493,78	0,00	964,06	4872,72	1.952
4	5,91	0,00	322,22	548,95	0,00	0,00	1.704
5	7,74	0,00	95,99	548,95	0,00	0,00	5.719
6	9,35	0,00	-95,11	548,95	0,00	0,00	5.771
7	11,19	0,00	-321,81	548,95	0,00	0,00	1.706
8	12,88	10,62	-493,39	0,00	964,06	4872,72	1.954
9	14,63	10,62	-637,35	0,00	964,06	4872,72	1.513
10	16,45	15,93	-786,65	0,00	1446,10	4872,72	1.838

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1373,13	(-1663,81)	1035,60	2942,66	-4727,75	42,47	69,02	2,84
2	1,53-1183,52	(-1380,30)	1007,63	3222,85	-4414,83	42,47	58,40	3,20
3	2,41-1064,13	(-1174,75)	979,66	3442,87	-4128,48	53,09	47,78	3,51
4	3,28-1008,93	(-1041,12)	951,69	4015,80	-4393,15	53,09	47,78	4,22
5	4,16-1011,89	(-1050,39)	923,73	3672,23	-4175,79	42,47	47,78	3,98
6	4,94-1058,47	(-1153,31)	898,87	3041,80	-3902,87	42,47	47,78	3,38
7	5,82-1154,81	(-1305,74)	870,90	2367,79	-3550,03	42,47	47,78	2,72
8	6,69-1291,89	(-1491,16)	842,93	1843,40	-3261,01	42,47	47,78	2,19
9	7,57-1463,66	(-1664,09)	814,96	1505,95	-3075,03	42,47	47,78	1,85
10	8,45-1664,09	(-1664,09)	786,99	1436,05	-3036,50	42,47	47,78	1,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	258,38	0,00	964,06	5038,40	3.731
2	1,53	10,62	174,92	0,00	964,06	5032,55	5.512
3	2,41	10,62	98,33	0,00	964,06	5026,71	9.805
4	3,28	0,00	28,61	617,99	0,00	0,00	21.599
5	4,16	0,00	-34,23	613,95	0,00	0,00	17.938
6	4,94	0,00	-84,31	610,37	0,00	0,00	7.240
7	5,82	0,00	-134,16	606,33	0,00	0,00	4.520
8	6,69	0,00	-177,13	602,30	0,00	0,00	3.400
9	7,57	0,00	-213,23	598,27	0,00	0,00	2.806
10	8,45	0,00	-242,45	594,23	0,00	0,00	2.451

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1371,40	(-1662,13)	1035,25	2945,60	-4729,25	42,47	69,02	2,85
2	1,53-1181,75	(-1378,58)	1007,28	3226,99	-4416,50	42,47	58,40	3,20
3	2,41-1062,33	(-1172,99)	979,31	3449,30	-4131,45	53,09	47,78	3,52
4	3,28-1007,10	(-1039,33)	951,35	4025,28	-4397,53	53,09	47,78	4,23
5	4,16-1010,04	(-1048,52)	923,38	3680,61	-4179,42	42,47	47,78	3,99
6	4,94-1056,60	(-1151,43)	898,52	3047,56	-3905,36	42,47	47,78	3,39
7	5,82-1152,93	(-1303,84)	870,55	2371,74	-3552,21	42,47	47,78	2,72
8	6,69-1290,00	(-1489,26)	842,58	1845,71	-3262,29	42,47	47,78	2,19
9	7,57-1461,76	(-1662,19)	814,62	1507,43	-3075,84	42,47	47,78	1,85
10	8,45-1662,19	(-1662,19)	786,65	1437,41	-3037,25	42,47	47,78	1,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-258,42	0,00	964,06	5038,32	3.731
2	1,53	10,62	-174,96	0,00	964,06	5032,48	5.510
3	2,41	10,62	-98,36	0,00	964,06	5026,64	9.801
4	3,28	0,00	-28,64	617,94	0,00	0,00	21.575
5	4,16	0,00	34,20	613,90	0,00	0,00	17.949
6	4,94	0,00	84,29	610,32	0,00	0,00	7.241
7	5,82	0,00	134,14	606,28	0,00	0,00	4.520
8	6,69	0,00	177,12	602,25	0,00	0,00	3.400
9	7,57	0,00	213,23	598,22	0,00	0,00	2.806
10	8,45	0,00	242,45	594,18	0,00	0,00	2.451

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651871,28 (1871,28)	313,09	669,26	4000,03	79,64	31,86	2,14	
2	2,39 199,32 (938,09)	313,09	1209,84	3624,93	63,71	47,78	3,86	
3	4,18-622,67 (-925,49)	313,09	631,54	-1866,83	53,09	31,86	2,02	
4	5,87-914,97 (-998,23)	313,09	575,45	-1834,72	53,09	31,86	1,84	
5	7,66-993,78 (-998,23)	313,09	575,45	-1834,72	53,09	31,86	1,84	
6	9,44-989,04 (-998,23)	313,09	575,45	-1834,72	53,09	31,86	1,84	
7	11,23-903,06 (-998,23)	313,09	575,45	-1834,72	53,09	31,86	1,84	
8	12,91-611,21 (-937,57)	313,09	621,49	-1861,08	53,09	31,86	1,99	
9	14,68 184,23 (943,32)	313,09	1201,69	3620,59	63,71	47,78	3,84	
10	16,451869,26 (1871,28)	313,09	669,26	4000,03	79,64	31,86	2,14	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1271,19	0,00	1446,10	4887,48	1.138
2	2,39	10,62	-656,68	0,00	964,06	4887,48	1.468
3	4,18	10,62	-269,18	0,00	964,06	4887,48	3.582
4	5,87	0,00	-82,25	465,11	0,00	0,00	5.655
5	7,66	0,00	-7,84	465,11	0,00	0,00	59.289
6	9,44	0,00	23,53	465,11	0,00	0,00	19.764
7	11,23	0,00	100,24	465,11	0,00	0,00	4.640
8	12,91	10,62	290,09	0,00	964,06	4887,48	3.323
9	14,68	10,62	674,74	0,00	964,06	4887,48	1.429
10	16,45	15,93	1271,22	0,00	1446,10	4887,48	1.138

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1798,80 (-1798,80)	202,05	443,50	-3948,41	58,40	79,64	2,20	
2	2,47-202,65 (-1084,76)	202,05	622,56	-3342,39	74,33	63,71	3,08	
3	4,221016,14 (1696,64)	202,05	349,96	2938,70	58,40	63,71	1,73	
4	5,911884,26 (2327,12)	202,05	293,80	3383,85	69,02	53,09	1,45	
5	7,742344,95 (2384,05)	202,05	243,48	2872,94	58,40	53,09	1,21	
6	9,352345,82 (2384,05)	202,05	243,48	2872,94	58,40	53,09	1,21	
7	11,191884,14 (2326,47)	202,05	293,88	3383,89	69,02	53,09	1,45	
8	12,881016,80 (1696,79)	202,05	349,93	2938,68	58,40	63,71	1,73	
9	14,63-201,22 (-1082,86)	202,05	623,78	-3343,08	74,33	63,71	3,09	
10	16,45-1796,62 (-1798,80)	202,05	443,50	-3948,41	58,40	79,64	2,20	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	969,95	0,00	1446,10	4864,28	1.491
2	2,47	10,62	784,10	0,00	964,06	4864,28	1.230
3	4,22	10,62	604,89	0,00	964,06	4864,28	1.594
4	5,91	0,00	393,65	543,12	0,00	0,00	1.380
5	7,74	0,00	117,40	543,12	0,00	0,00	4.626
6	9,35	0,00	-116,33	543,12	0,00	0,00	4.669
7	11,19	0,00	-393,18	543,12	0,00	0,00	1.381
8	12,88	10,62	-604,44	0,00	964,06	4864,28	1.595
9	14,63	10,62	-783,67	0,00	964,06	4864,28	1.230
10	16,45	15,93	-969,55	0,00	1446,10	4864,28	1.492

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1871,28	(-1871,28)	1293,13	3385,66	-4899,35	42,47	69,02	2,62
2	1,53-1632,01	(-1871,28)	1256,78	2860,17	-4258,67	42,47	58,40	2,28
3	2,41-1466,07	(-1634,55)	1220,42	2886,80	-3866,39	53,09	47,78	2,37
4	3,28-1367,02	(-1453,84)	1184,06	3313,83	-4068,86	53,09	47,78	2,80
5	4,16-1328,48	(-1341,85)	1147,70	3512,44	-4106,61	42,47	47,78	3,06
6	4,94-1339,81	(-1384,82)	1115,38	3197,96	-3970,47	42,47	47,78	2,87
7	5,82-1398,03	(-1500,94)	1079,03	2673,08	-3718,30	42,47	47,78	2,48
8	6,69-1498,21	(-1650,81)	1042,67	2175,19	-3443,88	42,47	47,78	2,09
9	7,57-1633,94	(-1828,00)	1006,31	1774,17	-3222,86	42,47	47,78	1,76
10	8,45-1798,80	(-1871,28)	969,95	1629,07	-3142,88	42,47	47,78	1,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	316,88	0,00	964,06	5092,19	3.042
2	1,53	10,62	229,67	0,00	964,06	5084,60	4.198
3	2,41	10,62	149,77	0,00	964,06	5077,00	6.437
4	3,28	0,00	77,17	651,50	0,00	0,00	8.442
5	4,16	0,00	11,89	646,26	0,00	0,00	54.365
6	4,94	0,00	-40,01	641,60	0,00	0,00	16.038
7	5,82	0,00	-91,48	636,35	0,00	0,00	6.956
8	6,69	0,00	-135,64	631,11	0,00	0,00	4.653
9	7,57	0,00	-172,50	625,86	0,00	0,00	3.628
10	8,45	0,00	-202,05	620,62	0,00	0,00	3.072

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1869,26 (-1869,26)	1292,73	3389,17	-4900,65	42,47	69,02	2,62	
2	1,53-1629,96 (-1869,26)	1256,37	2863,57	-4260,48	42,47	58,40	2,28	
3	2,41-1463,98 (-1632,50)	1220,02	2891,40	-3868,97	53,09	47,78	2,37	
4	3,28-1364,91 (-1451,76)	1183,66	3319,64	-4071,55	53,09	47,78	2,80	
5	4,16-1326,34 (-1339,74)	1147,30	3519,26	-4109,57	42,47	47,78	3,07	
6	4,94-1337,66 (-1382,65)	1114,98	3203,90	-3973,04	42,47	47,78	2,87	
7	5,82-1395,87 (-1498,76)	1078,62	2677,87	-3720,94	42,47	47,78	2,48	
8	6,69-1496,03 (-1648,62)	1042,27	2178,33	-3445,61	42,47	47,78	2,09	
9	7,57-1631,76 (-1825,82)	1005,91	1776,20	-3223,98	42,47	47,78	1,77	
10	8,45-1796,62 (-1869,26)	969,55	1630,59	-3143,72	42,47	47,78	1,68	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-316,92	0,00	964,06	5092,11	3.042
2	1,53	10,62	-229,70	0,00	964,06	5084,51	4.197
3	2,41	10,62	-149,80	0,00	964,06	5076,92	6.436
4	3,28	0,00	-77,20	651,44	0,00	0,00	8.439
5	4,16	0,00	-11,91	646,20	0,00	0,00	54.257
6	4,94	0,00	39,99	641,54	0,00	0,00	16.044
7	5,82	0,00	91,46	636,29	0,00	0,00	6.957
8	6,69	0,00	135,64	631,05	0,00	0,00	4.653
9	7,57	0,00	172,50	625,81	0,00	0,00	3.628
10	8,45	0,00	202,05	620,56	0,00	0,00	3.071

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,651536,08 (1536,08)	299,47	790,86	4056,55	79,64	31,86	2,64	
2	2,39 193,08 (789,99)	299,47	1415,68	3734,48	63,71	47,78	4,73	
3	4,18-475,31 (-724,42)	299,47	815,21	-1971,97	53,09	31,86	2,72	
4	5,87-718,40 (-791,03)	299,47	727,57	-1921,80	53,09	31,86	2,43	
5	7,66-786,89 (-791,03)	299,47	727,57	-1921,80	53,09	31,86	2,43	
6	9,44-782,78 (-791,03)	299,47	727,57	-1921,80	53,09	31,86	2,43	
7	11,23-708,06 (-791,03)	299,47	727,57	-1921,80	53,09	31,86	2,43	
8	12,91-465,29 (-733,27)	299,47	802,36	-1964,62	53,09	31,86	2,68	
9	14,68 181,04 (793,53)	299,47	1407,78	3730,27	63,71	47,78	4,70	
10	16,451534,35 (1536,08)	299,47	790,86	4056,55	79,64	31,86	2,64	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-1018,22	0,00	1446,10	4884,63	1.420
2	2,39	10,62	-530,59	0,00	964,06	4884,63	1.817
3	4,18	10,62	-221,43	0,00	964,06	4884,63	4.354
4	5,87	0,00	-70,13	463,14	0,00	0,00	6.604
5	7,66	0,00	-7,58	463,14	0,00	0,00	61.081
6	9,44	0,00	20,82	463,14	0,00	0,00	22.249
7	11,23	0,00	85,01	463,14	0,00	0,00	5.448
8	12,91	10,62	238,21	0,00	964,06	4884,63	4.047
9	14,68	10,62	544,44	0,00	964,06	4884,63	1.771
10	16,45	15,93	1018,25	0,00	1446,10	4884,63	1.420

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1478,28	(-1478,28)	197,74	534,50	-3995,77	58,40	79,64	2,70
2	2,47-181,82	(-899,26)	197,74	750,89	-3414,75	74,33	63,71	3,80
3	4,22811,04	(1366,54)	197,74	431,88	2984,63	58,40	63,71	2,18
4	5,911521,39	(1883,88)	197,74	358,81	3418,40	69,02	53,09	1,81
5	7,741898,15	(1929,82)	197,74	297,42	2902,59	58,40	53,09	1,50
6	9,351898,85	(1929,82)	197,74	297,42	2902,59	58,40	53,09	1,50
7	11,191521,30	(1883,33)	197,74	358,92	3418,46	69,02	53,09	1,82
8	12,88811,62	(1366,69)	197,74	431,83	2984,60	58,40	63,71	2,18
9	14,63-180,57	(-897,59)	197,74	752,48	-3415,65	74,33	63,71	3,81
10	16,45-1476,38	(-1478,28)	197,74	534,50	-3995,77	58,40	79,64	2,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	786,99	0,00	1446,10	4863,38	1.837
2	2,47	10,62	637,72	0,00	964,06	4863,38	1.512
3	4,22	10,62	493,78	0,00	964,06	4863,38	1.952
4	5,91	0,00	322,22	542,50	0,00	0,00	1.684
5	7,74	0,00	95,99	542,50	0,00	0,00	5.652
6	9,35	0,00	-95,11	542,50	0,00	0,00	5.704
7	11,19	0,00	-321,81	542,50	0,00	0,00	1.686
8	12,88	10,62	-493,39	0,00	964,06	4863,38	1.954
9	14,63	10,62	-637,35	0,00	964,06	4863,38	1.513
10	16,45	15,93	-786,65	0,00	1446,10	4863,38	1.838

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1536,08	(-1536,08)	1035,60	3275,53	-4858,53	42,47	69,02	3,16
2	1,53-1307,23	(-1536,08)	1007,63	2757,78	-4204,10	42,47	58,40	2,74
3	2,41-1148,61	(-1309,53)	979,66	2896,55	-3871,86	53,09	47,78	2,96
4	3,28-1054,17	(-1136,66)	951,69	3465,33	-4138,85	53,09	47,78	3,64
5	4,16-1017,90	(-1029,70)	923,73	3792,92	-4228,04	42,47	47,78	4,11
6	4,94-1029,60	(-1074,14)	898,87	3393,36	-4055,06	42,47	47,78	3,78
7	5,82-1086,71	(-1187,34)	870,90	2764,14	-3768,49	42,47	47,78	3,17
8	6,69-1184,55	(-1333,52)	842,93	2177,82	-3445,33	42,47	47,78	2,58
9	7,57-1317,09	(-1506,67)	814,96	1730,12	-3198,58	42,47	47,78	2,12
10	8,45-1478,28	(-1536,08)	786,99	1602,81	-3128,41	42,47	47,78	2,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	303,09	0,00	964,06	5038,40	3.181
2	1,53	10,62	219,63	0,00	964,06	5032,55	4.389
3	2,41	10,62	143,04	0,00	964,06	5026,71	6.740
4	3,28	0,00	73,32	617,99	0,00	0,00	8.428
5	4,16	0,00	10,49	613,95	0,00	0,00	58.545
6	4,94	0,00	-39,60	610,37	0,00	0,00	15.415
7	5,82	0,00	-89,44	606,33	0,00	0,00	6.779
8	6,69	0,00	-132,42	602,30	0,00	0,00	4.548
9	7,57	0,00	-168,52	598,27	0,00	0,00	3.550
10	8,45	0,00	-197,74	594,23	0,00	0,00	3.005

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1534,35	(-1534,35)	1035,25	3279,00	-4859,81	42,47	69,02	3,17
2	1,53-1305,46	(-1534,35)	1007,28	2761,11	-4205,87	42,47	58,40	2,74
3	2,41-1146,81	(-1307,77)	979,31	2901,51	-3874,64	53,09	47,78	2,96
4	3,28-1052,35	(-1134,87)	951,35	3472,22	-4142,03	53,09	47,78	3,65
5	4,16-1016,05	(-1027,87)	923,38	3801,60	-4231,80	42,47	47,78	4,12
6	4,94-1027,73	(-1072,25)	898,52	3400,68	-4058,23	42,47	47,78	3,78
7	5,82-1084,83	(-1185,44)	870,55	2769,72	-3771,56	42,47	47,78	3,18
8	6,69-1182,66	(-1331,62)	842,58	2181,22	-3447,21	42,47	47,78	2,59
9	7,57-1315,19	(-1504,77)	814,62	1732,19	-3199,72	42,47	47,78	2,13
10	8,45-1476,38	(-1534,35)	786,65	1604,34	-3129,26	42,47	47,78	2,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-303,14	0,00	964,06	5038,32	3.180
2	1,53	10,62	-219,67	0,00	964,06	5032,48	4.389
3	2,41	10,62	-143,07	0,00	964,06	5026,64	6.738
4	3,28	0,00	-73,35	617,94	0,00	0,00	8.424
5	4,16	0,00	-10,51	613,90	0,00	0,00	58.410
6	4,94	0,00	39,58	610,32	0,00	0,00	15.421
7	5,82	0,00	89,43	606,28	0,00	0,00	6.779
8	6,69	0,00	132,41	602,25	0,00	0,00	4.548
9	7,57	0,00	168,52	598,22	0,00	0,00	3.550
10	8,45	0,00	197,74	594,18	0,00	0,00	3.005

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1801,46 (1801,46)	232,99	507,61	3924,89	79,64	31,86	2,18
2	2,39	14,84 (1392,45)	248,73	588,44	3294,22	63,71	47,78	2,37
3	4,18	279,20 (592,88)	264,88	1449,78	3245,01	53,09	31,86	5,47
4	5,87	-116,89 (-328,89)	280,14	2502,29	-2937,72	53,09	31,86	8,93
5	7,66	-417,88 (-585,26)	296,29	1073,05	-2119,57	53,09	31,86	3,62
6	9,44	-681,30 (-841,24)	312,43	710,01	-1911,75	53,09	31,86	2,27
7	11,23	-927,82 (-1061,67)	328,56	566,15	-1829,40	53,09	31,86	1,72
8	12,91	-1068,39 (-1071,35)	343,79	591,75	-1844,05	53,09	31,86	1,72
9	14,68	-906,58 (-1071,35)	359,77	933,24	-2779,07	63,71	47,78	2,59
10	16,45	-49,60 (-908,12)	375,75	821,03	-1984,30	79,64	31,86	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-581,28	0,00	1446,10	4870,74	2.488
2	2,39	10,62	-424,54	0,00	964,06	4874,03	2.271
3	4,18	10,62	-278,83	0,00	964,06	4877,41	3.458
4	5,87	0,00	-188,44	460,35	0,00	0,00	2.443
5	7,66	0,00	-148,78	462,68	0,00	0,00	3.110
6	9,44	0,00	-142,17	465,01	0,00	0,00	3.271
7	11,23	0,00	-118,98	467,34	0,00	0,00	3.928
8	12,91	0,00	-17,06	469,54	0,00	0,00	27.529
9	14,68	10,62	255,68	0,00	964,06	4897,23	3.771
10	16,45	15,93	763,13	0,00	1446,10	4900,56	1.895

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65 -35,01 (-375,90)	146,00	1809,81	-4659,59	58,40	79,64	12,40	
2	2,47 432,35 (669,26)	162,45	971,20	4001,23	74,33	63,71	5,98	
3	4,22 723,70 (860,32)	178,30	643,11	3103,04	58,40	63,71	3,61	
4	5,91 856,24 (868,79)	193,53	815,55	3661,12	69,02	53,09	4,21	
5	7,74 836,82 (868,79)	210,06	763,81	3158,97	58,40	53,09	3,64	
6	9,35 679,08 (835,30)	224,61	864,30	3214,21	58,40	53,09	3,85	
7	11,19 337,65 (598,99)	241,23	1653,90	4106,66	69,02	53,09	6,86	
8	12,88-125,97 (-483,60)	256,46	2233,90	-4212,41	58,40	63,71	8,71	
9	14,63-762,07 (-1219,97)	272,32	763,86	-3422,07	74,33	63,71	2,81	
10	16,45-1586,95 (-1586,95)	288,76	747,22	-4106,50	58,40	79,64	2,59	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	303,02	0,00	1446,10	4852,57	4.772
2	2,47	10,62	210,58	0,00	964,06	4856,01	4.578
3	4,22	10,62	121,45	0,00	964,06	4859,32	7.938
4	5,91	0,00	35,85	541,89	0,00	0,00	15.115
5	7,74	0,00	-57,08	544,28	0,00	0,00	9.535
6	9,35	0,00	-138,86	546,37	0,00	0,00	3.935
7	11,19	0,00	-232,30	548,77	0,00	0,00	2.362
8	12,88	10,62	-317,90	0,00	964,06	4875,65	3.033
9	14,63	10,62	-407,03	0,00	964,06	4878,96	2.369
10	16,45	15,93	-499,46	0,00	1446,10	4882,39	2.895

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1801,46 (-1801,46)	586,86	1259,24	-3865,48	42,47	69,02	2,15	
2	1,53-1261,49 (-1801,46)	554,92	1007,75	-3271,48	42,47	58,40	1,82	
3	2,41-819,36 (-1325,57)	522,99	1138,71	-2886,17	53,09	47,78	2,18	
4	3,28-470,14 (-860,40)	491,06	1886,58	-3305,53	53,09	47,78	3,84	
5	4,16-208,90 (-489,53)	459,13	4083,39	-4353,79	42,47	47,78	8,89	
6	4,94-46,54 (-235,05)	430,74	10389,86	-5669,48	42,47	47,78	24,12	
7	5,82 61,99 (96,80)	398,81	17363,72	4214,45	42,47	47,78	43,54	
8	6,69 96,80 (96,80)	366,88	16734,67	4415,29	42,47	47,78	45,61	
9	7,57 62,82 (96,80)	334,95	16037,19	4634,66	42,47	47,78	47,88	

10	8,45 -35,01 (-199,26)	303,02	8387,22	-5515,35	42,47	47,78	27,68
----	-----------------------	--------	---------	----------	-------	-------	-------

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	672,97	0,00	964,06	4944,66	1.433
2	1,53	10,62	558,66	0,00	964,06	4937,99	1.726
3	2,41	10,62	449,97	0,00	964,06	4931,32	2.143
4	3,28	0,00	346,90	551,55	0,00	0,00	1.590
5	4,16	0,00	249,45	546,94	0,00	0,00	2.193
6	4,94	0,00	167,56	542,85	0,00	0,00	3.240
7	5,82	0,00	80,73	519,74	0,00	0,00	6.438
8	6,69	0,00	-0,47	515,13	0,00	0,00	1103.838
9	7,57	0,00	-76,05	510,52	0,00	0,00	6.713
10	8,45	0,00	-146,00	524,43	0,00	0,00	3.592

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	49,60 (49,60)	783,30	21888,94	1386,14	42,47	69,02	27,94
2	1,53	-21,85 (-140,10)	751,37	18757,29	-3497,35	42,47	58,40	24,96
3	2,41	-133,20 (-299,42)	719,44	13354,20	-5557,85	53,09	47,78	18,56
4	3,28	-279,51 (-487,38)	687,51	7911,22	-5608,35	53,09	47,78	11,51
5	4,16	-455,83 (-699,04)	655,58	4082,91	-4353,58	42,47	47,78	6,23
6	4,94	-633,78 (-903,08)	627,19	2526,12	-3637,30	42,47	47,78	4,03
7	5,82	-853,36 (-1146,03)	595,26	1633,80	-3145,49	42,47	47,78	2,74
8	6,69	-1088,70 (-1398,43)	563,33	1162,45	-2885,70	42,47	47,78	2,06
9	7,57	-1334,88 (-1586,95)	531,40	921,89	-2753,12	42,47	47,78	1,73
10	8,45	-1586,95 (-1586,95)	499,46	854,87	-2716,18	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	56,83	575,19	0,00	0,00	10.120
2	1,53	0,00	105,10	589,09	0,00	0,00	5.605
3	2,41	0,00	147,75	584,49	0,00	0,00	3.956
4	3,28	0,00	184,78	579,88	0,00	0,00	3.138
5	4,16	0,00	216,18	575,28	0,00	0,00	2.661
6	4,94	0,00	239,37	571,18	0,00	0,00	2.386
7	5,82	0,00	260,15	566,58	0,00	0,00	2.178
8	6,69	0,00	275,31	561,97	0,00	0,00	2.041
9	7,57	0,00	284,85	557,37	0,00	0,00	1.957
10	8,45	0,00	288,76	552,76	0,00	0,00	1.914

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1649,35 (1649,35)	229,26	548,18	3943,75	79,64	31,86	2,39
2	2,39	1344,78 (1344,78)	245,00	601,43	3301,13	63,71	47,78	2,45
3	4,18	381,18 (671,07)	261,16	1214,94	3121,92	53,09	31,86	4,65
4	5,87	4,40 (213,15)	276,41	6764,38	5216,34	53,09	31,86	24,47
5	7,66	-295,54 (-464,10)	292,56	1484,72	-2355,23	53,09	31,86	5,07
6	9,44	-558,95 (-718,70)	308,70	857,39	-1996,12	53,09	31,86	2,78
7	11,23	-806,51 (-945,24)	324,83	643,99	-1873,96	53,09	31,86	1,98
8	12,91	-966,26 (-978,99)	340,06	652,67	-1878,93	53,09	31,86	1,92
9	14,68	-878,88 (-978,99)	356,04	1030,85	-2834,46	63,71	47,78	2,90
10	16,45	-201,72 (-903,78)	372,02	815,45	-1981,05	79,64	31,86	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-442,21	0,00	1446,10	4869,96	3.270
2	2,39	10,62	-359,08	0,00	964,06	4873,25	2.685
3	4,18	10,62	-257,68	0,00	964,06	4876,63	3.741
4	5,87	0,00	-185,56	537,77	0,00	0,00	2.898
5	7,66	0,00	-149,83	462,15	0,00	0,00	3.085
6	9,44	0,00	-142,00	464,47	0,00	0,00	3.271
7	11,23	0,00	-123,32	466,80	0,00	0,00	3.785
8	12,91	0,00	-40,70	469,00	0,00	0,00	11.524
9	14,68	10,62	187,02	0,00	964,06	4896,45	5.155
10	16,45	15,93	624,06	0,00	1446,10	4899,78	2.317

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	87,68 (348,27)	149,77	1563,92	3636,63	58,40	79,64	10,44
2	2,47	440,10 (615,20)	166,22	1099,81	4070,59	74,33	63,71	6,62
3	4,22	648,95 (730,17)	182,07	795,01	3188,20	58,40	63,71	4,37
4	5,91	728,47 (730,17)	197,30	1018,42	3768,94	69,02	53,09	5,16
5	7,74	680,52 (730,17)	213,83	956,08	3264,67	58,40	53,09	4,47
6	9,35	522,72 (670,80)	228,38	1147,28	3369,77	58,40	53,09	5,02
7	11,19	209,87 (444,38)	245,01	2517,11	4565,40	69,02	53,09	10,27
8	12,88	-200,72 (-514,38)	260,23	2091,58	-4134,28	58,40	63,71	8,04

9	14,63-754,32 (-1150,42)	276,09	830,24	-3459,50	74,33	63,71	3,01
10	16,45-1464,26 (-1464,26)	292,53	828,90	-4149,01	58,40	79,64	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	231,64	0,00	1446,10	4853,36	6.243
2	2,47	10,62	155,64	0,00	964,06	4856,80	6.194
3	4,22	10,62	82,37	0,00	964,06	4860,11	11.704
4	5,91	0,00	12,00	542,44	0,00	0,00	45.202
5	7,74	0,00	-64,40	544,82	0,00	0,00	8.459
6	9,35	0,00	-131,63	546,92	0,00	0,00	4.155
7	11,19	0,00	-208,45	549,32	0,00	0,00	2.635
8	12,88	10,62	-278,82	0,00	964,06	4876,43	3.458
9	14,63	10,62	-352,09	0,00	964,06	4879,75	2.738
10	16,45	15,93	-428,08	0,00	1446,10	4883,18	3.378

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1649,35 (-1649,35)	445,00	1008,23	-3736,91	42,47	69,02	2,27	
2	1,53-1112,69 (-1649,35)	421,00	807,85	-3164,95	42,47	58,40	1,92	
3	2,41-673,87 (-1175,84)	396,99	936,08	-2772,55	53,09	47,78	2,36	
4	3,28-327,96 (-713,98)	372,99	1660,67	-3178,86	53,09	47,78	4,45	
5	4,16-70,02 (-346,42)	348,99	4578,29	-4544,57	42,47	47,78	13,12	
6	4,94 89,39 (226,11)	327,65	7708,26	5319,42	42,47	47,78	23,53	
7	5,82 194,61 (226,11)	303,65	6896,20	5135,23	42,47	47,78	22,71	
8	6,69 226,11 (226,11)	279,64	6063,74	4902,92	42,47	47,78	21,68	
9	7,57 188,82 (226,11)	255,64	5224,40	4620,90	42,47	47,78	20,44	
10	8,45 87,68 (226,11)	231,64	4438,34	4332,45	42,47	47,78	19,16	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	669,20	0,00	964,06	4915,03	1.441
2	1,53	10,62	554,89	0,00	964,06	4910,02	1.737
3	2,41	10,62	446,20	0,00	964,06	4905,00	2.161
4	3,28	0,00	343,13	534,52	0,00	0,00	1.558
5	4,16	0,00	245,68	531,06	0,00	0,00	2.162
6	4,94	0,00	163,78	509,47	0,00	0,00	3.111
7	5,82	0,00	76,96	506,01	0,00	0,00	6.575
8	6,69	0,00	-4,24	502,55	0,00	0,00	118.570
9	7,57	0,00	-79,82	499,09	0,00	0,00	6.253
10	8,45	0,00	-149,77	495,62	0,00	0,00	3.309

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	201,72 (201,72)	641,45	16587,67	5216,32	42,47	69,02	25,86
2	1,53	126,95 (201,72)	617,44	15643,42	5110,62	42,47	58,40	25,34
3	2,41	12,29 (182,76)	593,44	15608,15	4806,70	53,09	47,78	26,30
4	3,28	-137,32 (-349,44)	569,44	9525,56	-5845,47	53,09	47,78	16,73
5	4,16	-316,96 (-564,41)	545,43	4296,67	-4446,12	42,47	47,78	7,88
6	4,94	-497,85 (-771,39)	524,10	2438,41	-3588,96	42,47	47,78	4,65
7	5,82	-720,74 (-1017,65)	500,09	1513,05	-3078,94	42,47	47,78	3,03
8	6,69	-959,39 (-1273,36)	476,09	1057,25	-2827,72	42,47	47,78	2,22
9	7,57	-1208,87 (-1464,26)	452,09	835,28	-2705,38	42,47	47,78	1,85
10	8,45	-1464,26 (-1464,26)	428,08	782,41	-2676,24	42,47	47,78	1,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	60,61	554,73	0,00	0,00	9.153
2	1,53	0,00	108,88	551,27	0,00	0,00	5.063
3	2,41	0,00	151,52	547,81	0,00	0,00	3.615
4	3,28	0,00	188,55	562,85	0,00	0,00	2.985
5	4,16	0,00	219,95	559,39	0,00	0,00	2.543
6	4,94	0,00	243,15	556,31	0,00	0,00	2.288
7	5,82	0,00	263,93	552,85	0,00	0,00	2.095
8	6,69	0,00	279,08	549,39	0,00	0,00	1.969
9	7,57	0,00	288,62	545,93	0,00	0,00	1.892
10	8,45	0,00	292,53	542,47	0,00	0,00	1.854

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1801,46 (1801,46)	232,99	507,61	3924,89	79,64	31,86	2,18
2	2,39	14,84 (1392,45)	248,73	588,44	3294,22	63,71	47,78	2,37
3	4,18	279,20 (592,88)	264,88	1449,78	3245,01	53,09	31,86	5,47
4	5,87	-116,89 (-328,89)	280,14	2502,29	-2937,72	53,09	31,86	8,93
5	7,66	-417,88 (-585,26)	296,29	1073,05	-2119,57	53,09	31,86	3,62
6	9,44	-681,30 (-841,24)	312,43	710,01	-1911,75	53,09	31,86	2,27

7	11,23-927,82 (-1061,67)	328,56	566,15	-1829,40	53,09	31,86	1,72
8	12,91-1068,39 (-1071,35)	343,79	591,75	-1844,05	53,09	31,86	1,72
9	14,68-906,58 (-1071,35)	359,77	933,24	-2779,07	63,71	47,78	2,59
10	16,45-49,60 (-908,12)	375,75	821,03	-1984,30	79,64	31,86	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-581,28	0,00	1446,10	4870,74	2.488
2	2,39	10,62	-424,54	0,00	964,06	4874,03	2.271
3	4,18	10,62	-278,83	0,00	964,06	4877,41	3.458
4	5,87	0,00	-188,44	460,35	0,00	0,00	2.443
5	7,66	0,00	-148,78	462,68	0,00	0,00	3.110
6	9,44	0,00	-142,17	465,01	0,00	0,00	3.271
7	11,23	0,00	-118,98	467,34	0,00	0,00	3.928
8	12,91	0,00	-17,06	469,54	0,00	0,00	27.529
9	14,68	10,62	255,68	0,00	964,06	4897,23	3.771
10	16,45	15,93	763,13	0,00	1446,10	4900,56	1.895

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-35,01 (-375,90)	146,00	1809,81	-4659,59	58,40	79,64	12,40
2	2,47	432,35 (669,26)	162,45	971,20	4001,23	74,33	63,71	5,98
3	4,22	723,70 (860,32)	178,30	643,11	3103,04	58,40	63,71	3,61
4	5,91	856,24 (868,79)	193,53	815,55	3661,12	69,02	53,09	4,21
5	7,74	836,82 (868,79)	210,06	763,81	3158,97	58,40	53,09	3,64
6	9,35	679,08 (835,30)	224,61	864,30	3214,21	58,40	53,09	3,85
7	11,19	337,65 (598,99)	241,23	1653,90	4106,66	69,02	53,09	6,86
8	12,88	-125,97 (-483,60)	256,46	2233,90	-4212,41	58,40	63,71	8,71
9	14,63	-762,07 (-1219,97)	272,32	763,86	-3422,07	74,33	63,71	2,81
10	16,45	-1586,95 (-1586,95)	288,76	747,22	-4106,50	58,40	79,64	2,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	303,02	0,00	1446,10	4852,57	4.772
2	2,47	10,62	210,58	0,00	964,06	4856,01	4.578
3	4,22	10,62	121,45	0,00	964,06	4859,32	7.938
4	5,91	0,00	35,85	541,89	0,00	0,00	15.115
5	7,74	0,00	-57,08	544,28	0,00	0,00	9.535
6	9,35	0,00	-138,86	546,37	0,00	0,00	3.935
7	11,19	0,00	-232,30	548,77	0,00	0,00	2.362
8	12,88	10,62	-317,90	0,00	964,06	4875,65	3.033
9	14,63	10,62	-407,03	0,00	964,06	4878,96	2.369

10 16,45 15,93 -499,46 0,00 1446,10 4882,39 2.895

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1801,46 (-1801,46)	586,86		1259,24	-3865,48	42,47	69,02	2,15
2	1,53-1261,49 (-1801,46)	554,92		1007,75	-3271,48	42,47	58,40	1,82
3	2,41-819,36 (-1325,57)	522,99		1138,71	-2886,17	53,09	47,78	2,18
4	3,28-470,14 (-860,40)	491,06		1886,58	-3305,53	53,09	47,78	3,84
5	4,16-208,90 (-489,53)	459,13		4083,39	-4353,79	42,47	47,78	8,89
6	4,94-46,54 (-235,05)	430,74		10389,86	-5669,48	42,47	47,78	24,12
7	5,82 61,99 (96,80)	398,81		17363,72	4214,45	42,47	47,78	43,54
8	6,69 96,80 (96,80)	366,88		16734,67	4415,29	42,47	47,78	45,61
9	7,57 62,82 (96,80)	334,95		16037,19	4634,66	42,47	47,78	47,88
10	8,45 -35,01 (-199,26)	303,02		8387,22	-5515,35	42,47	47,78	27,68

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	672,97	0,00	964,06	4944,66	1.433
2	1,53	10,62	558,66	0,00	964,06	4937,99	1.726
3	2,41	10,62	449,97	0,00	964,06	4931,32	2.143
4	3,28	0,00	346,90	551,55	0,00	0,00	1.590
5	4,16	0,00	249,45	546,94	0,00	0,00	2.193
6	4,94	0,00	167,56	542,85	0,00	0,00	3.240
7	5,82	0,00	80,73	519,74	0,00	0,00	6.438
8	6,69	0,00	-0,47	515,13	0,00	0,00	1103.838
9	7,57	0,00	-76,05	510,52	0,00	0,00	6.713
10	8,45	0,00	-146,00	524,43	0,00	0,00	3.592

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65 49,60 (49,60)	783,30		21888,94	1386,14	42,47	69,02	27,94
2	1,53 -21,85 (-140,10)	751,37		18757,29	-3497,35	42,47	58,40	24,96
3	2,41 -133,20 (-299,42)	719,44		13354,20	-5557,85	53,09	47,78	18,56
4	3,28 -279,51 (-487,38)	687,51		7911,22	-5608,35	53,09	47,78	11,51

5	4,16-455,83 (-699,04)	655,58	4082,91	-4353,58	42,47	47,78	6,23
6	4,94-633,78 (-903,08)	627,19	2526,12	-3637,30	42,47	47,78	4,03
7	5,82-853,36 (-1146,03)	595,26	1633,80	-3145,49	42,47	47,78	2,74
8	6,69-1088,70 (-1398,43)	563,33	1162,45	-2885,70	42,47	47,78	2,06
9	7,57-1334,88 (-1586,95)	531,40	921,89	-2753,12	42,47	47,78	1,73
10	8,45-1586,95 (-1586,95)	499,46	854,87	-2716,18	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	56,83	575,19	0,00	0,00	10.120
2	1,53	0,00	105,10	589,09	0,00	0,00	5.605
3	2,41	0,00	147,75	584,49	0,00	0,00	3.956
4	3,28	0,00	184,78	579,88	0,00	0,00	3.138
5	4,16	0,00	216,18	575,28	0,00	0,00	2.661
6	4,94	0,00	239,37	571,18	0,00	0,00	2.386
7	5,82	0,00	260,15	566,58	0,00	0,00	2.178
8	6,69	0,00	275,31	561,97	0,00	0,00	2.041
9	7,57	0,00	284,85	557,37	0,00	0,00	1.957
10	8,45	0,00	288,76	552,76	0,00	0,00	1.914

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	1649,35 (1649,35)	229,26	548,18	3943,75	79,64	31,86	2,39
2	2,39	940,82 (1344,78)	245,00	601,43	3301,13	63,71	47,78	2,45
3	4,18	381,18 (671,07)	261,16	1214,94	3121,92	53,09	31,86	4,65
4	5,87	4,40 (213,15)	276,41	6764,38	5216,34	53,09	31,86	24,47
5	7,66	-295,54 (-464,10)	292,56	1484,72	-2355,23	53,09	31,86	5,07
6	9,44	-558,95 (-718,70)	308,70	857,39	-1996,12	53,09	31,86	2,78
7	11,23	-806,51 (-945,24)	324,83	643,99	-1873,96	53,09	31,86	1,98
8	12,91	-966,26 (-978,99)	340,06	652,67	-1878,93	53,09	31,86	1,92
9	14,68	-878,88 (-978,99)	356,04	1030,85	-2834,46	63,71	47,78	2,90
10	16,45	-201,72 (-903,78)	372,02	815,45	-1981,05	79,64	31,86	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-442,21	0,00	1446,10	4869,96	3.270
2	2,39	10,62	-359,08	0,00	964,06	4873,25	2.685
3	4,18	10,62	-257,68	0,00	964,06	4876,63	3.741
4	5,87	0,00	-185,56	537,77	0,00	0,00	2.898
5	7,66	0,00	-149,83	462,15	0,00	0,00	3.085
6	9,44	0,00	-142,00	464,47	0,00	0,00	3.271
7	11,23	0,00	-123,32	466,80	0,00	0,00	3.785

8	12,91	0,00	-40,70	469,00	0,00	0,00	11.524
9	14,68	10,62	187,02	0,00	964,06	4896,45	5.155
10	16,45	15,93	624,06	0,00	1446,10	4899,78	2.317

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	87,68 (348,27)	149,77	1563,92	3636,63	58,40	79,64	10,44
2	2,47	440,10 (615,20)	166,22	1099,81	4070,59	74,33	63,71	6,62
3	4,22	648,95 (730,17)	182,07	795,01	3188,20	58,40	63,71	4,37
4	5,91	728,47 (730,17)	197,30	1018,42	3768,94	69,02	53,09	5,16
5	7,74	680,52 (730,17)	213,83	956,08	3264,67	58,40	53,09	4,47
6	9,35	522,72 (670,80)	228,38	1147,28	3369,77	58,40	53,09	5,02
7	11,19	209,87 (444,38)	245,01	2517,11	4565,40	69,02	53,09	10,27
8	12,88-200,72 (-514,38)	260,23	2091,58	-4134,28	58,40	63,71	8,04	
9	14,63-754,32 (-1150,42)	276,09	830,24	-3459,50	74,33	63,71	3,01	
10	16,45-1464,26 (-1464,26)	292,53	828,90	-4149,01	58,40	79,64	2,83	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	231,64	0,00	1446,10	4853,36	6.243
2	2,47	10,62	155,64	0,00	964,06	4856,80	6.194
3	4,22	10,62	82,37	0,00	964,06	4860,11	11.704
4	5,91	0,00	12,00	542,44	0,00	0,00	45.202
5	7,74	0,00	-64,40	544,82	0,00	0,00	8.459
6	9,35	0,00	-131,63	546,92	0,00	0,00	4.155
7	11,19	0,00	-208,45	549,32	0,00	0,00	2.635
8	12,88	10,62	-278,82	0,00	964,06	4876,43	3.458
9	14,63	10,62	-352,09	0,00	964,06	4879,75	2.738
10	16,45	15,93	-428,08	0,00	1446,10	4883,18	3.378

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1649,35 (-1649,35)	445,00	1008,23	-3736,91	42,47	69,02	2,27	
2	1,53-1112,69 (-1649,35)	421,00	807,85	-3164,95	42,47	58,40	1,92	
3	2,41-673,87 (-1175,84)	396,99	936,08	-2772,55	53,09	47,78	2,36	

4	3,28-327,96 (-713,98)	372,99	1660,67	-3178,86	53,09	47,78	4,45
5	4,16-70,02 (-346,42)	348,99	4578,29	-4544,57	42,47	47,78	13,12
6	4,94 89,39 (226,11)	327,65	7708,26	5319,42	42,47	47,78	23,53
7	5,82 194,61 (226,11)	303,65	6896,20	5135,23	42,47	47,78	22,71
8	6,69 226,11 (226,11)	279,64	6063,74	4902,92	42,47	47,78	21,68
9	7,57 188,82 (226,11)	255,64	5224,40	4620,90	42,47	47,78	20,44
10	8,45 87,68 (226,11)	231,64	4438,34	4332,45	42,47	47,78	19,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	669,20	0,00	964,06	4915,03	1.441
2	1,53	10,62	554,89	0,00	964,06	4910,02	1.737
3	2,41	10,62	446,20	0,00	964,06	4905,00	2.161
4	3,28	0,00	343,13	534,52	0,00	0,00	1.558
5	4,16	0,00	245,68	531,06	0,00	0,00	2.162
6	4,94	0,00	163,78	509,47	0,00	0,00	3.111
7	5,82	0,00	76,96	506,01	0,00	0,00	6.575
8	6,69	0,00	-4,24	502,55	0,00	0,00	118.570
9	7,57	0,00	-79,82	499,09	0,00	0,00	6.253
10	8,45	0,00	-149,77	495,62	0,00	0,00	3.309

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	201,72 (201,72)	641,45	16587,67	5216,32	42,47	69,02	25,86
2	1,53	126,95 (201,72)	617,44	15643,42	5110,62	42,47	58,40	25,34
3	2,41	12,29 (182,76)	593,44	15608,15	4806,70	53,09	47,78	26,30
4	3,28-137,32 (-349,44)	569,44	9525,56	-5845,47	53,09	47,78	16,73	
5	4,16-316,96 (-564,41)	545,43	4296,67	-4446,12	42,47	47,78	7,88	
6	4,94-497,85 (-771,39)	524,10	2438,41	-3588,96	42,47	47,78	4,65	
7	5,82-720,74 (-1017,65)	500,09	1513,05	-3078,94	42,47	47,78	3,03	
8	6,69-959,39 (-1273,36)	476,09	1057,25	-2827,72	42,47	47,78	2,22	
9	7,57-1208,87 (-1464,26)	452,09	835,28	-2705,38	42,47	47,78	1,85	
10	8,45-1464,26 (-1464,26)	428,08	782,41	-2676,24	42,47	47,78	1,83	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	60,61	554,73	0,00	0,00	9.153
2	1,53	0,00	108,88	551,27	0,00	0,00	5.063
3	2,41	0,00	151,52	547,81	0,00	0,00	3.615
4	3,28	0,00	188,55	562,85	0,00	0,00	2.985
5	4,16	0,00	219,95	559,39	0,00	0,00	2.543

6	4,94	0,00	243,15	556,31	0,00	0,00	2.288
7	5,82	0,00	263,93	552,85	0,00	0,00	2.095
8	6,69	0,00	279,08	549,39	0,00	0,00	1.969
9	7,57	0,00	288,62	545,93	0,00	0,00	1.892
10	8,45	0,00	292,53	542,47	0,00	0,00	1.854

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,652155,62 (2155,62)	275,12	500,51	3921,59	79,64	31,86	1,82	
2	2,391120,49 (1686,12)	290,86	566,23	3282,40	63,71	47,78	1,95	
3	4,18 363,43 (739,62)	307,02	1318,42	3176,16	53,09	31,86	4,29	
4	5,87-108,86 (-358,92)	322,27	2780,96	-3097,25	53,09	31,86	8,63	
5	7,66-453,30 (-636,72)	338,42	1149,98	-2163,61	53,09	31,86	3,40	
6	9,44-727,46 (-883,88)	354,56	783,84	-1954,02	53,09	31,86	2,21	
7	11,23-952,99 (-1041,25)	370,69	673,07	-1890,61	53,09	31,86	1,82	
8	12,91-1039,65 (-1041,25)	385,92	708,18	-1910,70	53,09	31,86	1,84	
9	14,68-777,54 (-1041,25)	401,90	1111,78	-2880,38	63,71	47,78	2,77	
10	16,45227,23 (1192,25)	417,88	1544,61	4406,90	79,64	31,86	3,70	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-669,39	0,00	1446,10	4879,54	2.160
2	2,39	10,62	-502,78	0,00	964,06	4882,83	1.917
3	4,18	10,62	-334,40	0,00	964,06	4886,21	2.883
4	5,87	0,00	-222,28	466,43	0,00	0,00	2.098
5	7,66	0,00	-163,04	468,76	0,00	0,00	2.875
6	9,44	0,00	-139,05	471,09	0,00	0,00	3.388
7	11,23	0,00	-96,97	473,42	0,00	0,00	4.882
8	12,91	10,62	27,00	0,00	964,06	4902,69	35.712
9	14,68	10,62	326,91	0,00	964,06	4906,03	2.949
10	16,45	15,93	857,79	0,00	1446,10	4909,36	1.686

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-147,41 (-587,31)	143,84	1043,50	-4260,72	58,40	79,64	7,25	
2	2,47 467,24 (787,24)	160,28	795,35	3906,39	74,33	63,71	4,96	

3	4,22876,24 (1080,62)	176,14	491,98	3018,32	58,40	63,71	2,79
4	5,911098,09 (1138,01)	191,37	596,04	3544,47	69,02	53,09	3,11
5	7,741122,20 (1138,01)	207,90	556,26	3044,88	58,40	53,09	2,68
6	9,35958,72 (1133,21)	222,45	602,72	3070,42	58,40	53,09	2,71
7	11,19 560,40 (874,63)	239,07	1032,21	3776,26	69,02	53,09	4,32
8	12,88 -4,55 (-437,97)	254,30	2545,02	-4383,20	58,40	63,71	10,01
9	14,63-770,84 (-1319,88)	270,16	692,16	-3381,64	74,33	63,71	2,56
10	16,45-1756,03 (-1756,03)	286,60	663,07	-4062,69	58,40	79,64	2,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	391,02	0,00	1446,10	4852,12	3.698
2	2,47	10,62	284,44	0,00	964,06	4855,56	3.389
3	4,22	10,62	181,67	0,00	964,06	4858,87	5.307
4	5,91	0,00	75,73	541,58	0,00	0,00	7.151
5	7,74	0,00	-47,98	543,96	0,00	0,00	11.337
6	9,35	0,00	-155,10	546,06	0,00	0,00	3.521
7	11,19	0,00	-279,32	548,46	0,00	0,00	1.964
8	12,88	10,62	-385,26	0,00	964,06	4875,19	2.502
9	14,63	10,62	-488,04	0,00	964,06	4878,51	1.975
10	16,45	15,93	-594,62	0,00	1446,10	4881,94	2.432

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2155,62 (-2155,62)	674,86	1200,79	-3835,54	42,47	69,02	1,78	
2	1,53-1566,00 (-2155,62)	642,93	969,69	-3251,20	42,47	58,40	1,51	
3	2,41-1079,91 (-1638,84)	611,00	1059,47	-2841,74	53,09	47,78	1,73	
4	3,28-692,42 (-1128,10)	579,07	1620,05	-3156,08	53,09	47,78	2,80	
5	4,16-398,61 (-717,35)	547,13	2944,69	-3860,82	42,47	47,78	5,38	
6	4,94-212,08 (-432,21)	518,75	6015,50	-5011,93	42,47	47,78	11,60	
7	5,82-81,73 (-196,88)	486,82	13058,08	-5280,98	42,47	47,78	26,82	
8	6,69 -30,79 (-47,29)	454,88	20560,69	-2137,54	42,47	47,78	45,20	
9	7,57 -54,33 (-130,15)	422,95	15263,98	-4696,97	42,47	47,78	36,09	
10	8,45-147,41 (-309,23)	391,02	6490,34	-5132,79	42,47	47,78	16,60	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	732,80	0,00	964,06	4963,04	1.316
2	1,53	10,62	612,00	0,00	964,06	4956,37	1.575
3	2,41	10,62	496,82	0,00	964,06	4949,70	1.940
4	3,28	0,00	387,26	564,24	0,00	0,00	1.457

5	4,16	0,00	283,33	559,64	0,00	0,00	1.975
6	4,94	0,00	195,67	555,54	0,00	0,00	2.839
7	5,82	0,00	102,36	550,94	0,00	0,00	5.382
8	6,69	0,00	14,67	546,33	0,00	0,00	37.241
9	7,57	0,00	-67,40	541,73	0,00	0,00	8.038
10	8,45	0,00	-143,84	537,12	0,00	0,00	3.734

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-227,23	(-262,52)	878,46	15632,54	-4671,60	42,47	69,02	17,80
2	1,53-277,49	(-370,03)	846,53	12584,12	-5500,71	42,47	58,40	14,87
3	2,41-369,94	(-513,41)	814,60	9228,38	-5816,31	53,09	47,78	11,33
4	3,28-499,65	(-687,72)	782,66	5761,60	-5062,69	53,09	47,78	7,36
5	4,16-661,68	(-888,03)	750,73	3448,15	-4078,78	42,47	47,78	4,59
6	4,94-828,86	(-1083,92)	722,35	2364,67	-3548,32	42,47	47,78	3,27
7	5,82-1038,48	(-1319,87)	690,42	1650,08	-3154,46	42,47	47,78	2,39
8	6,69-1266,18	(-1567,57)	658,48	1227,17	-2921,38	42,47	47,78	1,86
9	7,57-1507,00	(-1756,03)	626,55	997,10	-2794,57	42,47	47,78	1,59
10	8,45-1756,03	(-1756,03)	594,62	934,62	-2760,14	42,47	47,78	1,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	31,37	607,42	0,00	0,00	19.364
2	1,53	0,00	82,26	602,82	0,00	0,00	7.328
3	2,41	0,00	127,53	598,21	0,00	0,00	4.691
4	3,28	0,00	167,18	593,61	0,00	0,00	3.551
5	4,16	0,00	201,20	589,00	0,00	0,00	2.927
6	4,94	0,00	226,73	584,91	0,00	0,00	2.580
7	5,82	0,00	250,13	580,30	0,00	0,00	2.320
8	6,69	0,00	267,91	575,70	0,00	0,00	2.149
9	7,57	0,00	280,07	571,09	0,00	0,00	2.039
10	8,45	0,00	286,60	566,49	0,00	0,00	1.977

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,65	2003,51	(2003,51)	271,39	533,28	3936,82	79,64	31,86	1,96
2	2,39	1146,46	(1638,45)	287,14	576,17	3287,69	63,71	47,78	2,01
3	4,18	465,41	(817,81)	303,29	1143,99	3084,73	53,09	31,86	3,77
4	5,87	12,43	(259,25)	318,55	6276,70	5108,37	53,09	31,86	19,70
5	7,66	330,96	(-515,56)	334,70	1555,17	-2395,56	53,09	31,86	4,65
6	9,44	605,11	(-761,34)	350,84	942,22	-2044,68	53,09	31,86	2,69
7	11,23	831,68	(-937,52)	366,97	759,36	-1940,00	53,09	31,86	2,07
8	12,91	937,52	(-937,52)	382,20	800,47	-1963,54	53,09	31,86	2,09
9	14,68	749,84	(-937,52)	398,18	1258,76	-2963,78	63,71	47,78	3,16
10	16,45	75,12	(883,68)	414,15	2210,42	4716,37	79,64	31,86	5,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-530,32	0,00	1446,10	4878,77	2.727
2	2,39	10,62	-437,33	0,00	964,06	4882,05	2.204
3	4,18	10,62	-313,24	0,00	964,06	4885,43	3.078
4	5,87	0,00	-219,40	543,85	0,00	0,00	2.479
5	7,66	0,00	-164,10	468,22	0,00	0,00	2.853
6	9,44	0,00	-138,87	470,55	0,00	0,00	3.388
7	11,23	0,00	-101,31	472,88	0,00	0,00	4.667
8	12,91	10,62	3,35	0,00	964,06	4901,91	287.459
9	14,68	10,62	258,25	0,00	964,06	4905,25	3.733
10	16,45	15,93	718,72	0,00	1446,10	4908,59	2.012

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS	
1	0,65	-24,72	(-384,32)	147,61	1784,66	-4646,50	58,40	79,64	12,09
2	2,47	474,99	(733,18)	164,06	884,89	3954,68	74,33	63,71	5,39
3	4,22	801,49	(961,91)	179,91	573,04	3063,76	58,40	63,71	3,19
4	5,91	970,31	(991,21)	195,14	709,69	3604,87	69,02	53,09	3,64
5	7,74	965,91	(991,21)	211,67	662,73	3103,41	58,40	53,09	3,13
6	9,35	802,36	(968,71)	226,22	733,86	3142,51	58,40	53,09	3,24
7	11,19	432,62	(720,02)	242,84	1326,36	3932,59	69,02	53,09	5,46
8	12,88	-79,30	(-468,75)	258,07	2356,05	-4279,46	58,40	63,71	9,13
9	14,63	-763,09	(-1250,33)	273,93	747,73	-3412,97	74,33	63,71	2,73
10	16,45	-1633,34	(-1633,34)	290,37	728,29	-4096,64	58,40	79,64	2,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	319,64	0,00	1446,10	4852,91	4.524
2	2,47	10,62	229,51	0,00	964,06	4856,34	4.201
3	4,22	10,62	142,59	0,00	964,06	4859,66	6.761

4	5,91	0,00	51,88	542,12	0,00	0,00	10.450
5	7,74	0,00	-55,30	544,51	0,00	0,00	9.847
6	9,35	0,00	-147,87	546,61	0,00	0,00	3.697
7	11,19	0,00	-255,47	549,00	0,00	0,00	2.149
8	12,88	10,62	-346,18	0,00	964,06	4875,98	2.785
9	14,63	10,62	-433,10	0,00	964,06	4879,29	2.226
10	16,45	15,93	-523,24	0,00	1446,10	4882,73	2.764

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2003,51	(-2003,51)	533,00	991,93	-3728,56	42,47	69,02	1,86
2	1,53-1417,20	(-2003,51)	509,00	803,48	-3162,62	42,47	58,40	1,58
3	2,41-934,42	(-1489,10)	485,00	895,63	-2749,87	53,09	47,78	1,85
4	3,28-550,24	(-981,67)	460,99	1432,79	-3051,08	53,09	47,78	3,11
5	4,16-259,73	(-574,24)	436,99	2934,80	-3856,54	42,47	47,78	6,72
6	4,94-76,15	(-292,03)	415,65	7679,47	-5395,48	42,47	47,78	18,48
7	5,82	50,89 (99,13)	391,65	17051,27	4315,72	42,47	47,78	43,54
8	6,69	98,52 (99,13)	367,65	16568,89	4467,43	42,47	47,78	45,07
9	7,57	71,67 (99,13)	343,64	16051,37	4630,20	42,47	47,78	46,71
10	8,45	-24,72 (-190,78)	319,64	9424,55	-5625,26	42,47	47,78	29,48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	729,03	0,00	964,06	4933,41	1.322
2	1,53	10,62	608,23	0,00	964,06	4928,40	1.585
3	2,41	10,62	493,05	0,00	964,06	4923,38	1.955
4	3,28	0,00	383,49	547,21	0,00	0,00	1.427
5	4,16	0,00	279,56	543,75	0,00	0,00	1.945
6	4,94	0,00	191,90	540,67	0,00	0,00	2.818
7	5,82	0,00	98,59	518,70	0,00	0,00	5.261
8	6,69	0,00	10,90	515,24	0,00	0,00	47.277
9	7,57	0,00	-71,17	511,78	0,00	0,00	7.191
10	8,45	0,00	-147,61	526,82	0,00	0,00	3.569

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-75,12 (-114,65)	736,60	19744,24	-3073,09	42,47	69,02	26,80
2	1,53	-128,69 (-225,47)	712,60	15134,38	-4788,60	42,47	58,40	21,24
3	2,41	-224,45 (-372,16)	688,60	10947,52	-5916,72	53,09	47,78	15,90
4	3,28	-357,47 (-549,78)	664,59	6313,95	-5223,20	53,09	47,78	9,50
5	4,16	-522,81 (-753,40)	640,59	3479,62	-4092,41	42,47	47,78	5,43
6	4,94	-692,93 (-952,23)	619,25	2275,61	-3499,23	42,47	47,78	3,67
7	5,82	-905,86 (-1191,50)	595,25	1547,74	-3098,06	42,47	47,78	2,60
8	6,69	-1136,86 (-1442,50)	571,25	1137,28	-2871,83	42,47	47,78	1,99
9	7,57	-1381,00 (-1633,34)	547,24	922,54	-2753,48	42,47	47,78	1,69
10	8,45	-1633,34 (-1633,34)	523,24	873,40	-2726,39	42,47	47,78	1,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	35,14	586,96	0,00	0,00	16.704
2	1,53	0,00	86,03	583,50	0,00	0,00	6.782
3	2,41	0,00	131,30	580,04	0,00	0,00	4.418
4	3,28	0,00	170,95	576,58	0,00	0,00	3.373
5	4,16	0,00	204,97	573,12	0,00	0,00	2.796
6	4,94	0,00	230,50	570,04	0,00	0,00	2.473
7	5,82	0,00	253,90	566,58	0,00	0,00	2.232
8	6,69	0,00	271,68	563,11	0,00	0,00	2.073
9	7,57	0,00	283,84	559,65	0,00	0,00	1.972
10	8,45	0,00	290,37	556,19	0,00	0,00	1.915

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	2155,62 (2155,62)	275,12	500,51	3921,59	79,64	31,86	1,82
2	1,53	1120,49 (1686,12)	290,86	566,23	3282,40	63,71	47,78	1,95
3	2,41	363,43 (739,62)	307,02	1318,42	3176,16	53,09	31,86	4,29
4	3,28	-108,86 (-358,92)	322,27	2780,96	-3097,25	53,09	31,86	8,63
5	4,16	-453,30 (-636,72)	338,42	1149,98	-2163,61	53,09	31,86	3,40
6	4,94	-727,46 (-883,88)	354,56	783,84	-1954,02	53,09	31,86	2,21
7	5,82	-952,99 (-1041,25)	370,69	673,07	-1890,61	53,09	31,86	1,82
8	6,69	-1039,65 (-1041,25)	385,92	708,18	-1910,70	53,09	31,86	1,84
9	7,57	-777,54 (-1041,25)	401,90	1111,78	-2880,38	63,71	47,78	2,77
10	8,45	-227,23 (1192,25)	417,88	1544,61	4406,90	79,64	31,86	3,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-669,39	0,00	1446,10	4879,54	2.160

2	2,39	10,62	-502,78	0,00	964,06	4882,83	1.917
3	4,18	10,62	-334,40	0,00	964,06	4886,21	2.883
4	5,87	0,00	-222,28	466,43	0,00	0,00	2.098
5	7,66	0,00	-163,04	468,76	0,00	0,00	2.875
6	9,44	0,00	-139,05	471,09	0,00	0,00	3.388
7	11,23	0,00	-96,97	473,42	0,00	0,00	4.882
8	12,91	10,62	27,00	0,00	964,06	4902,69	35.712
9	14,68	10,62	326,91	0,00	964,06	4906,03	2.949
10	16,45	15,93	857,79	0,00	1446,10	4909,36	1.686

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-147,41	(-587,31)	143,84	1043,50	-4260,72	58,40	79,64	7,25
2	2,47	467,24 (787,24)	160,28	795,35	3906,39	74,33	63,71	4,96
3	4,22	876,24 (1080,62)	176,14	491,98	3018,32	58,40	63,71	2,79
4	5,91	11098,09 (1138,01)	191,37	596,04	3544,47	69,02	53,09	3,11
5	7,74	1122,20 (1138,01)	207,90	556,26	3044,88	58,40	53,09	2,68
6	9,35	958,72 (1133,21)	222,45	602,72	3070,42	58,40	53,09	2,71
7	11,19	560,40 (874,63)	239,07	1032,21	3776,26	69,02	53,09	4,32
8	12,88	-4,55 (-437,97)	254,30	2545,02	-4383,20	58,40	63,71	10,01
9	14,63	-770,84 (-1319,88)	270,16	692,16	-3381,64	74,33	63,71	2,56
10	16,45	-1756,03 (-1756,03)	286,60	663,07	-4062,69	58,40	79,64	2,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	391,02	0,00	1446,10	4852,12	3.698
2	2,47	10,62	284,44	0,00	964,06	4855,56	3.389
3	4,22	10,62	181,67	0,00	964,06	4858,87	5.307
4	5,91	0,00	75,73	541,58	0,00	0,00	7.151
5	7,74	0,00	-47,98	543,96	0,00	0,00	11.337
6	9,35	0,00	-155,10	546,06	0,00	0,00	3.521
7	11,19	0,00	-279,32	548,46	0,00	0,00	1.964
8	12,88	10,62	-385,26	0,00	964,06	4875,19	2.502
9	14,63	10,62	-488,04	0,00	964,06	4878,51	1.975
10	16,45	15,93	-594,62	0,00	1446,10	4881,94	2.432

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2155,62	(-2155,62)674,86		1200,79	-3835,54	42,47	69,02	1,78
2	1,53-1566,00	(-2155,62)642,93		969,69	-3251,20	42,47	58,40	1,51
3	2,41-1079,91	(-1638,84)611,00		1059,47	-2841,74	53,09	47,78	1,73
4	3,28-692,42	(-1128,10)579,07		1620,05	-3156,08	53,09	47,78	2,80
5	4,16-398,61	(-717,35)547,13		2944,69	-3860,82	42,47	47,78	5,38
6	4,94-212,08	(-432,21)518,75		6015,50	-5011,93	42,47	47,78	11,60
7	5,82-81,73	(-196,88)486,82		13058,08	-5280,98	42,47	47,78	26,82
8	6,69 -30,79	(-47,29)454,88		20560,69	-2137,54	42,47	47,78	45,20
9	7,57 -54,33	(-130,15)422,95		15263,98	-4696,97	42,47	47,78	36,09
10	8,45-147,41	(-309,23)391,02		6490,34	-5132,79	42,47	47,78	16,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	732,80	0,00	964,06	4963,04	1.316
2	1,53	10,62	612,00	0,00	964,06	4956,37	1.575
3	2,41	10,62	496,82	0,00	964,06	4949,70	1.940
4	3,28	0,00	387,26	564,24	0,00	0,00	1.457
5	4,16	0,00	283,33	559,64	0,00	0,00	1.975
6	4,94	0,00	195,67	555,54	0,00	0,00	2.839
7	5,82	0,00	102,36	550,94	0,00	0,00	5.382
8	6,69	0,00	14,67	546,33	0,00	0,00	37.241
9	7,57	0,00	-67,40	541,73	0,00	0,00	8.038
10	8,45	0,00	-143,84	537,12	0,00	0,00	3.734

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-227,23	(-262,52)878,46		15632,54	-4671,60	42,47	69,02	17,80
2	1,53-277,49	(-370,03)846,53		12584,12	-5500,71	42,47	58,40	14,87
3	2,41-369,94	(-513,41)814,60		9228,38	-5816,31	53,09	47,78	11,33
4	3,28-499,65	(-687,72)782,66		5761,60	-5062,69	53,09	47,78	7,36
5	4,16-661,68	(-888,03)750,73		3448,15	-4078,78	42,47	47,78	4,59
6	4,94-828,86	(-1083,92)722,35		2364,67	-3548,32	42,47	47,78	3,27
7	5,82-1038,48	(-1319,87)690,42		1650,08	-3154,46	42,47	47,78	2,39
8	6,69-1266,18	(-1567,57)658,48		1227,17	-2921,38	42,47	47,78	1,86
9	7,57-1507,00	(-1756,03)626,55		997,10	-2794,57	42,47	47,78	1,59
10	8,45-1756,03	(-1756,03)594,62		934,62	-2760,14	42,47	47,78	1,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	31,37	607,42	0,00	0,00	19.364
2	1,53	0,00	82,26	602,82	0,00	0,00	7.328
3	2,41	0,00	127,53	598,21	0,00	0,00	4.691
4	3,28	0,00	167,18	593,61	0,00	0,00	3.551
5	4,16	0,00	201,20	589,00	0,00	0,00	2.927
6	4,94	0,00	226,73	584,91	0,00	0,00	2.580
7	5,82	0,00	250,13	580,30	0,00	0,00	2.320
8	6,69	0,00	267,91	575,70	0,00	0,00	2.149
9	7,57	0,00	280,07	571,09	0,00	0,00	2.039
10	8,45	0,00	286,60	566,49	0,00	0,00	1.977

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	2003,51 (2003,51)	271,39	533,28	3936,82	79,64	31,86	1,96
2	2,39	1146,46 (1638,45)	287,14	576,17	3287,69	63,71	47,78	2,01
3	4,18	465,41 (817,81)	303,29	1143,99	3084,73	53,09	31,86	3,77
4	5,87	12,43 (259,25)	318,55	6276,70	5108,37	53,09	31,86	19,70
5	7,66	-330,96 (-515,56)	334,70	1555,17	-2395,56	53,09	31,86	4,65
6	9,44	-605,11 (-761,34)	350,84	942,22	-2044,68	53,09	31,86	2,69
7	11,23	-831,68 (-937,52)	366,97	759,36	-1940,00	53,09	31,86	2,07
8	12,91	-937,52 (-937,52)	382,20	800,47	-1963,54	53,09	31,86	2,09
9	14,68	-749,84 (-937,52)	398,18	1258,76	-2963,78	63,71	47,78	3,16
10	16,45	75,12 (883,68)	414,15	2210,42	4716,37	79,64	31,86	5,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-530,32	0,00	1446,10	4878,77	2.727
2	2,39	10,62	-437,33	0,00	964,06	4882,05	2.204
3	4,18	10,62	-313,24	0,00	964,06	4885,43	3.078
4	5,87	0,00	-219,40	543,85	0,00	0,00	2.479
5	7,66	0,00	-164,10	468,22	0,00	0,00	2.853
6	9,44	0,00	-138,87	470,55	0,00	0,00	3.388
7	11,23	0,00	-101,31	472,88	0,00	0,00	4.667
8	12,91	10,62	3,35	0,00	964,06	4901,91	287.459
9	14,68	10,62	258,25	0,00	964,06	4905,25	3.733
10	16,45	15,93	718,72	0,00	1446,10	4908,59	2.012

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-24,72 (-384,32)	147,61	1784,66	-4646,50	58,40	79,64	12,09
2	2,47	474,99 (733,18)	164,06	884,89	3954,68	74,33	63,71	5,39
3	4,22	801,49 (961,91)	179,91	573,04	3063,76	58,40	63,71	3,19
4	5,91	970,31 (991,21)	195,14	709,69	3604,87	69,02	53,09	3,64
5	7,74	965,91 (991,21)	211,67	662,73	3103,41	58,40	53,09	3,13
6	9,35	802,36 (968,71)	226,22	733,86	3142,51	58,40	53,09	3,24
7	11,19	432,62 (720,02)	242,84	1326,36	3932,59	69,02	53,09	5,46
8	12,88	-79,30 (-468,75)	258,07	2356,05	-4279,46	58,40	63,71	9,13
9	14,63	-763,09 (-1250,33)	273,93	747,73	-3412,97	74,33	63,71	2,73
10	16,45	-1633,34 (-1633,34)	290,37	728,29	-4096,64	58,40	79,64	2,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	319,64	0,00	1446,10	4852,91	4.524
2	2,47	10,62	229,51	0,00	964,06	4856,34	4.201
3	4,22	10,62	142,59	0,00	964,06	4859,66	6.761
4	5,91	0,00	51,88	542,12	0,00	0,00	10.450
5	7,74	0,00	-55,30	544,51	0,00	0,00	9.847
6	9,35	0,00	-147,87	546,61	0,00	0,00	3.697
7	11,19	0,00	-255,47	549,00	0,00	0,00	2.149
8	12,88	10,62	-346,18	0,00	964,06	4875,98	2.785
9	14,63	10,62	-433,10	0,00	964,06	4879,29	2.226
10	16,45	15,93	-523,24	0,00	1446,10	4882,73	2.764

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-2003,51 (-2003,51)	533,00	991,93	-3728,56	42,47	69,02	1,86
2	1,53	-1417,20 (-2003,51)	509,00	803,48	-3162,62	42,47	58,40	1,58
3	2,41	-934,42 (-1489,10)	485,00	895,63	-2749,87	53,09	47,78	1,85
4	3,28	-550,24 (-981,67)	460,99	1432,79	-3051,08	53,09	47,78	3,11
5	4,16	-259,73 (-574,24)	436,99	2934,80	-3856,54	42,47	47,78	6,72
6	4,94	-76,15 (-292,03)	415,65	7679,47	-5395,48	42,47	47,78	18,48
7	5,82	50,89 (99,13)	391,65	17051,27	4315,72	42,47	47,78	43,54
8	6,69	98,52 (99,13)	367,65	16568,89	4467,43	42,47	47,78	45,07
9	7,57	71,67 (99,13)	343,64	16051,37	4630,20	42,47	47,78	46,71
10	8,45	-24,72 (-190,78)	319,64	9424,55	-5625,26	42,47	47,78	29,48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	729,03	0,00	964,06	4933,41	1.322
2	1,53	10,62	608,23	0,00	964,06	4928,40	1.585
3	2,41	10,62	493,05	0,00	964,06	4923,38	1.955
4	3,28	0,00	383,49	547,21	0,00	0,00	1.427
5	4,16	0,00	279,56	543,75	0,00	0,00	1.945
6	4,94	0,00	191,90	540,67	0,00	0,00	2.818
7	5,82	0,00	98,59	518,70	0,00	0,00	5.261
8	6,69	0,00	10,90	515,24	0,00	0,00	47.277
9	7,57	0,00	-71,17	511,78	0,00	0,00	7.191
10	8,45	0,00	-147,61	526,82	0,00	0,00	3.569

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-75,12 (-114,65)	736,60	19744,24	-3073,09	42,47	69,02	26,80	
2	1,53-128,69 (-225,47)	712,60	15134,38	-4788,60	42,47	58,40	21,24	
3	2,41-224,45 (-372,16)	688,60	10947,52	-5916,72	53,09	47,78	15,90	
4	3,28-357,47 (-549,78)	664,59	6313,95	-5223,20	53,09	47,78	9,50	
5	4,16-522,81 (-753,40)	640,59	3479,62	-4092,41	42,47	47,78	5,43	
6	4,94-692,93 (-952,23)	619,25	2275,61	-3499,23	42,47	47,78	3,67	
7	5,82-905,86 (-1191,50)	595,25	1547,74	-3098,06	42,47	47,78	2,60	
8	6,69-1136,86 (-1442,50)	571,25	1137,28	-2871,83	42,47	47,78	1,99	
9	7,57-1381,00 (-1633,34)	547,24	922,54	-2753,48	42,47	47,78	1,69	
10	8,45-1633,34 (-1633,34)	523,24	873,40	-2726,39	42,47	47,78	1,67	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	35,14	586,96	0,00	0,00	16.704
2	1,53	0,00	86,03	583,50	0,00	0,00	6.782
3	2,41	0,00	131,30	580,04	0,00	0,00	4.418
4	3,28	0,00	170,95	576,58	0,00	0,00	3.373
5	4,16	0,00	204,97	573,12	0,00	0,00	2.796
6	4,94	0,00	230,50	570,04	0,00	0,00	2.473
7	5,82	0,00	253,90	566,58	0,00	0,00	2.232
8	6,69	0,00	271,68	563,11	0,00	0,00	2.073
9	7,57	0,00	283,84	559,65	0,00	0,00	1.972
10	8,45	0,00	290,37	556,19	0,00	0,00	1.915

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-200,98 (-903,02)	372,02	816,35	-1981,58	79,64	31,86	2,19	
2	2,39-876,17 (-983,08)	356,27	1026,29	-2831,87	63,71	47,78	2,88	
3	4,18-970,91 (-983,08)	340,12	649,42	-1877,07	53,09	31,86	1,91	
4	5,87-810,68 (-958,35)	324,87	633,14	-1867,75	53,09	31,86	1,95	
5	7,66-560,52 (-727,64)	308,71	843,51	-1988,17	53,09	31,86	2,73	
6	9,44-294,36 (-471,10)	292,57	1450,54	-2335,66	53,09	31,86	4,96	
7	11,23 7,31 (225,95)	276,44	6239,93	5100,23	53,09	31,86	22,57	
8	12,91 383,83 (684,25)	261,21	1186,00	3106,75	53,09	31,86	4,54	
9	14,68933,44 (1343,83)	245,23	602,52	3301,71	63,71	47,78	2,46	
10	16,451648,58 (1648,58)	229,26	548,45	3943,87	79,64	31,86	2,39	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-624,04	0,00	1446,10	4899,78	2.317
2	2,39	10,62	-172,33	0,00	964,06	4896,50	5.594
3	4,18	0,00	52,54	469,01	0,00	0,00	8.926
4	5,87	0,00	131,26	466,81	0,00	0,00	3.556
5	7,66	0,00	148,55	464,48	0,00	0,00	3.127
6	9,44	0,00	157,10	462,15	0,00	0,00	2.942
7	11,23	0,00	194,35	537,78	0,00	0,00	2.767
8	12,91	10,62	267,05	0,00	964,06	4876,64	3.610
9	14,68	10,62	364,80	0,00	964,06	4873,30	2.643
10	16,45	15,93	442,23	0,00	1446,10	4869,96	3.270

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1465,02 (-1465,02)	292,54	828,43	-4148,77	58,40	79,64	2,83	
2	2,47-754,90 (-1151,11)	276,09	829,67	-3459,18	74,33	63,71	3,01	
3	4,22-201,13 (-514,91)	260,24	2088,66	-4132,67	58,40	63,71	8,03	
4	5,91 209,62 (444,23)	245,01	2518,32	4566,05	69,02	53,09	10,28	
5	7,74 521,32 (669,98)	228,47	1149,59	3371,04	58,40	53,09	5,03	
6	9,35 679,95 (730,39)	213,93	956,23	3264,75	58,40	53,09	4,47	
7	11,19 728,72 (730,39)	197,30	1018,08	3768,76	69,02	53,09	5,16	
8	12,88 649,36 (730,39)	182,08	794,74	3188,05	58,40	63,71	4,36	
9	14,63 440,68 (615,67)	166,22	1098,84	4070,06	74,33	63,71	6,61	
10	16,45 88,44 (348,92)	149,78	1560,11	3634,46	58,40	79,64	10,42	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	428,18	0,00	1446,10	4883,18	3.377
2	2,47	10,62	352,19	0,00	964,06	4879,75	2.737
3	4,22	10,62	278,91	0,00	964,06	4876,43	3.457
4	5,91	0,00	208,54	549,32	0,00	0,00	2.634
5	7,74	0,00	132,14	546,93	0,00	0,00	4.139
6	9,35	0,00	64,92	544,83	0,00	0,00	8.393
7	11,19	0,00	-11,90	542,44	0,00	0,00	45.566
8	12,88	10,62	-82,27	0,00	964,06	4860,11	11.718
9	14,63	10,62	-155,55	0,00	964,06	4856,80	6.198
10	16,45	15,93	-231,54	0,00	1446,10	4853,36	6.246

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	200,98 (200,98)	641,54	16619,74	5206,44	42,47	69,02	25,91
2	1,53	126,21 (200,98)	617,54	15676,45	5101,82	42,47	58,40	25,39
3	2,41	11,55 (182,01)	593,54	15641,64	4796,68	53,09	47,78	26,35
4	3,28	-138,07 (-350,19)	569,53	9503,20	-5843,27	53,09	47,78	16,69
5	4,16	-317,71 (-565,16)	545,53	4288,15	-4442,43	42,47	47,78	7,86
6	4,94	-498,60 (-772,14)	524,19	2435,32	-3587,25	42,47	47,78	4,65
7	5,82	-721,49 (-1018,41)	500,19	1511,91	-3078,31	42,47	47,78	3,02
8	6,69	-960,14 (-1274,11)	476,19	1056,72	-2827,43	42,47	47,78	2,22
9	7,57	-1209,63 (-1465,02)	452,18	834,97	-2705,21	42,47	47,78	1,85
10	8,45	-1465,02 (-1465,02)	428,18	782,14	-2676,09	42,47	47,78	1,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-60,61	554,75	0,00	0,00	9.153
2	1,53	0,00	-108,88	551,28	0,00	0,00	5.063
3	2,41	0,00	-151,53	547,82	0,00	0,00	3.615
4	3,28	0,00	-188,55	562,87	0,00	0,00	2.985
5	4,16	0,00	-219,96	559,40	0,00	0,00	2.543
6	4,94	0,00	-243,15	556,33	0,00	0,00	2.288
7	5,82	0,00	-263,93	552,87	0,00	0,00	2.095
8	6,69	0,00	-279,09	549,40	0,00	0,00	1.969
9	7,57	0,00	-288,62	545,94	0,00	0,00	1.892
10	8,45	0,00	-292,54	542,48	0,00	0,00	1.854

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1648,58 (-1648,58)	444,90		1008,53	-3737,06	42,47	69,02	2,27
2	1,53-1111,92 (-1648,58)	420,90		808,08	-3165,07	42,47	58,40	1,92
3	2,41-673,10 (-1175,07)	396,90		936,56	-2772,82	53,09	47,78	2,36
4	3,28-327,19 (-713,21)	372,89		1662,60	-3179,94	53,09	47,78	4,46
5	4,16-69,26 (-345,65)	348,89		4591,85	-4549,18	42,47	47,78	13,16
6	4,94 90,15 (226,87)	327,55		7669,32	5311,87	42,47	47,78	23,41
7	5,82 195,37 (226,87)	303,55		6855,91	5123,99	42,47	47,78	22,59
8	6,69 226,87 (226,87)	279,55		6029,66	4893,41	42,47	47,78	21,57
9	7,57 189,58 (226,87)	255,54		5191,27	4608,75	42,47	47,78	20,31
10	8,45 88,44 (226,87)	231,54		4411,67	4322,66	42,47	47,78	19,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-669,20	0,00	964,06	4915,01	1.441
2	1,53	10,62	-554,89	0,00	964,06	4910,00	1.737
3	2,41	10,62	-446,19	0,00	964,06	4904,98	2.161
4	3,28	0,00	-343,13	534,51	0,00	0,00	1.558
5	4,16	0,00	-245,68	531,04	0,00	0,00	2.162
6	4,94	0,00	-163,78	509,46	0,00	0,00	3.111
7	5,82	0,00	-76,96	506,00	0,00	0,00	6.575
8	6,69	0,00	4,24	502,53	0,00	0,00	118.500
9	7,57	0,00	79,82	499,07	0,00	0,00	6.252
10	8,45	0,00	149,78	495,61	0,00	0,00	3.309

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-200,98 (-903,02)	372,02		816,35	-1981,58	79,64	31,86	2,19
2	2,39-876,17 (-983,08)	356,27		1026,29	-2831,87	63,71	47,78	2,88
3	4,18-970,91 (-983,08)	340,12		649,42	-1877,07	53,09	31,86	1,91
4	5,87-810,68 (-958,35)	324,87		633,14	-1867,75	53,09	31,86	1,95
5	7,66-560,52 (-727,64)	308,71		843,51	-1988,17	53,09	31,86	2,73
6	9,44-294,36 (-471,10)	292,57		1450,54	-2335,66	53,09	31,86	4,96
7	11,23 7,31 (225,95)	276,44		6239,93	5100,23	53,09	31,86	22,57
8	12,91 383,83 (684,25)	261,21		1186,00	3106,75	53,09	31,86	4,54
9	14,68933,44 (1343,83)	245,23		602,52	3301,71	63,71	47,78	2,46

10 16,451648,58 (1648,58) 229,26 548,45 3943,87 79,64 31,86 2,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-624,04	0,00	1446,10	4899,78	2.317
2	2,39	10,62	-172,33	0,00	964,06	4896,50	5.594
3	4,18	0,00	52,54	469,01	0,00	0,00	8.926
4	5,87	0,00	131,26	466,81	0,00	0,00	3.556
5	7,66	0,00	148,55	464,48	0,00	0,00	3.127
6	9,44	0,00	157,10	462,15	0,00	0,00	2.942
7	11,23	0,00	194,35	537,78	0,00	0,00	2.767
8	12,91	10,62	267,05	0,00	964,06	4876,64	3.610
9	14,68	10,62	364,80	0,00	964,06	4873,30	2.643
10	16,45	15,93	442,23	0,00	1446,10	4869,96	3.270

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1465,02 (-1465,02)	292,54	828,43	-4148,77	58,40	79,64	2,83	
2	2,47-754,90 (-1151,11)	276,09	829,67	-3459,18	74,33	63,71	3,01	
3	4,22-201,13 (-514,91)	260,24	2088,66	-4132,67	58,40	63,71	8,03	
4	5,91 209,62 (444,23)	245,01	2518,32	4566,05	69,02	53,09	10,28	
5	7,74 521,32 (669,98)	228,47	1149,59	3371,04	58,40	53,09	5,03	
6	9,35 679,95 (730,39)	213,93	956,23	3264,75	58,40	53,09	4,47	
7	11,19 728,72 (730,39)	197,30	1018,08	3768,76	69,02	53,09	5,16	
8	12,88 649,36 (730,39)	182,08	794,74	3188,05	58,40	63,71	4,36	
9	14,63 440,68 (615,67)	166,22	1098,84	4070,06	74,33	63,71	6,61	
10	16,45 88,44 (348,92)	149,78	1560,11	3634,46	58,40	79,64	10,42	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	428,18	0,00	1446,10	4883,18	3.377
2	2,47	10,62	352,19	0,00	964,06	4879,75	2.737
3	4,22	10,62	278,91	0,00	964,06	4876,43	3.457
4	5,91	0,00	208,54	549,32	0,00	0,00	2.634
5	7,74	0,00	132,14	546,93	0,00	0,00	4.139
6	9,35	0,00	64,92	544,83	0,00	0,00	8.393
7	11,19	0,00	-11,90	542,44	0,00	0,00	45.566
8	12,88	10,62	-82,27	0,00	964,06	4860,11	11.718
9	14,63	10,62	-155,55	0,00	964,06	4856,80	6.198
10	16,45	15,93	-231,54	0,00	1446,10	4853,36	6.246

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	200,98 (200,98)	641,54	16619,74	5206,44	42,47	69,02	25,91
2	1,53	126,21 (200,98)	617,54	15676,45	5101,82	42,47	58,40	25,39
3	2,41	11,55 (182,01)	593,54	15641,64	4796,68	53,09	47,78	26,35
4	3,28	-138,07 (-350,19)	569,53	9503,20	-5843,27	53,09	47,78	16,69
5	4,16	-317,71 (-565,16)	545,53	4288,15	-4442,43	42,47	47,78	7,86
6	4,94	-498,60 (-772,14)	524,19	2435,32	-3587,25	42,47	47,78	4,65
7	5,82	-721,49 (-1018,41)	500,19	1511,91	-3078,31	42,47	47,78	3,02
8	6,69	-960,14 (-1274,11)	476,19	1056,72	-2827,43	42,47	47,78	2,22
9	7,57	-1209,63 (-1465,02)	452,18	834,97	-2705,21	42,47	47,78	1,85
10	8,45	-1465,02 (-1465,02)	428,18	782,14	-2676,09	42,47	47,78	1,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-60,61	554,75	0,00	0,00	9.153
2	1,53	0,00	-108,88	551,28	0,00	0,00	5.063
3	2,41	0,00	-151,53	547,82	0,00	0,00	3.615
4	3,28	0,00	-188,55	562,87	0,00	0,00	2.985
5	4,16	0,00	-219,96	559,40	0,00	0,00	2.543
6	4,94	0,00	-243,15	556,33	0,00	0,00	2.288
7	5,82	0,00	-263,93	552,87	0,00	0,00	2.095
8	6,69	0,00	-279,09	549,40	0,00	0,00	1.969
9	7,57	0,00	-288,62	545,94	0,00	0,00	1.892
10	8,45	0,00	-292,54	542,48	0,00	0,00	1.854

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-1648,58 (-1648,58)	444,90	1008,53	-3737,06	42,47	69,02	2,27
2	1,53	-1111,92 (-1648,58)	420,90	808,08	-3165,07	42,47	58,40	1,92
3	2,41	-673,10 (-1175,07)	396,90	936,56	-2772,82	53,09	47,78	2,36
4	3,28	-327,19 (-713,21)	372,89	1662,60	-3179,94	53,09	47,78	4,46
5	4,16	-69,26 (-345,65)	348,89	4591,85	-4549,18	42,47	47,78	13,16
6	4,94	90,15 (226,87)	327,55	7669,32	5311,87	42,47	47,78	23,41
7	5,82	195,37 (226,87)	303,55	6855,91	5123,99	42,47	47,78	22,59

8	6,69	226,87 (226,87)	279,55	6029,66	4893,41	42,47	47,78	21,57
9	7,57	189,58 (226,87)	255,54	5191,27	4608,75	42,47	47,78	20,31
10	8,45	88,44 (226,87)	231,54	4411,67	4322,66	42,47	47,78	19,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-669,20	0,00	964,06	4915,01	1.441
2	1,53	10,62	-554,89	0,00	964,06	4910,00	1.737
3	2,41	10,62	-446,19	0,00	964,06	4904,98	2.161
4	3,28	0,00	-343,13	534,51	0,00	0,00	1.558
5	4,16	0,00	-245,68	531,04	0,00	0,00	2.162
6	4,94	0,00	-163,78	509,46	0,00	0,00	3.111
7	5,82	0,00	-76,96	506,00	0,00	0,00	6.575
8	6,69	0,00	4,24	502,53	0,00	0,00	118.500
9	7,57	0,00	79,82	499,07	0,00	0,00	6.252
10	8,45	0,00	149,78	495,61	0,00	0,00	3.309

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	75,86 (884,43)	414,15	2208,02	4715,26	79,64	31,86	5,33
2	2,39	-745,34 (-941,92)	398,41	1251,98	-2959,94	63,71	47,78	3,14
3	4,18	-941,92 (-941,92)	382,26	795,76	-1960,84	53,09	31,86	2,08
4	5,87	-835,79 (-941,92)	367,00	754,89	-1937,44	53,09	31,86	2,06
5	7,66	-606,69 (-771,38)	350,85	925,69	-2035,22	53,09	31,86	2,64
6	9,44	-329,78 (-523,70)	334,71	1517,15	-2373,79	53,09	31,86	4,53
7	11,23	15,23 (273,24)	318,58	5844,39	5012,66	53,09	31,86	18,35
8	12,91	467,73 (832,07)	303,35	1120,02	3072,17	53,09	31,86	3,69
9	14,68	1137,09 (1636,34)	287,37	577,50	3288,40	63,71	47,78	2,01
10	16,45	2002,74 (2002,74)	271,39	533,50	3936,92	79,64	31,86	1,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-718,73	0,00	1446,10	4908,59	2.012
2	2,39	10,62	-242,47	0,00	964,06	4905,30	3.976
3	4,18	10,62	9,83	0,00	964,06	4901,92	98.089
4	5,87	0,00	110,37	472,88	0,00	0,00	4.284
5	7,66	0,00	146,39	470,55	0,00	0,00	3.214
6	9,44	0,00	172,37	468,23	0,00	0,00	2.716
7	11,23	0,00	229,34	543,85	0,00	0,00	2.371
8	12,91	10,62	323,87	0,00	964,06	4885,44	2.977
9	14,68	10,62	443,77	0,00	964,06	4882,10	2.172
10	16,45	15,93	530,31	0,00	1446,10	4878,77	2.727

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1634,15	(-1634,15)290,38		727,91	-4096,44	58,40	79,64	2,51
2	2,47-763,67	(-1251,06) 273,93		747,25	-3412,70	74,33	63,71	2,73
3	4,22-79,64	(-469,25) 258,08		2352,54	-4277,53	58,40	63,71	9,12
4	5,91 432,51	(720,06) 242,85		1326,30	3932,56	69,02	53,09	5,46
5	7,74 800,89	(967,87) 226,32		734,95	3143,11	58,40	53,09	3,25
6	9,35 965,33	(991,21) 211,77		663,07	3103,60	58,40	53,09	3,13
7	11,19 970,42	(991,21) 195,14		709,71	3604,88	69,02	53,09	3,64
8	12,88 801,83	(962,10) 179,92		572,93	3063,70	58,40	63,71	3,18
9	14,63 475,56	(733,61) 164,06		884,34	3954,38	74,33	63,71	5,39
10	16,45 -23,92	(-383,37) 147,62		1790,24	-4649,40	58,40	79,64	12,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	523,37	0,00	1446,10	4882,73	2.763
2	2,47	10,62	433,23	0,00	964,06	4879,30	2.225
3	4,22	10,62	346,32	0,00	964,06	4875,98	2.784
4	5,91	0,00	255,60	549,00	0,00	0,00	2.148
5	7,74	0,00	148,43	546,62	0,00	0,00	3.683
6	9,35	0,00	55,85	544,52	0,00	0,00	9.749
7	11,19	0,00	-51,74	542,12	0,00	0,00	10.478
8	12,88	10,62	-142,46	0,00	964,06	4859,66	6.767
9	14,63	10,62	-229,38	0,00	964,06	4856,35	4.203
10	16,45	15,93	-319,52	0,00	1446,10	4852,91	4.526

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-75,86	(-115,40) 736,73		19712,42	-3087,80	42,47	69,02	26,76
2	1,53-129,44	(-226,24) 712,73		15109,98	-4796,25	42,47	58,40	21,20
3	2,41-225,21	(-372,93) 688,72		10927,01	-5916,83	53,09	47,78	15,87
4	3,28-358,24	(-550,57) 664,72		6302,37	-5220,06	53,09	47,78	9,48
5	4,16-523,59	(-754,19) 640,72		3474,93	-4090,38	42,47	47,78	5,42
6	4,94-693,71	(-953,03) 619,38		2273,36	-3497,99	42,47	47,78	3,67

7	5,82-906,65 (-1192,30)	595,38	1546,75	-3097,51	42,47	47,78	2,60
8	6,69-1137,66 (-1443,31)	571,37	1136,78	-2871,56	42,47	47,78	1,99
9	7,57-1381,81 (-1634,15)	547,37	922,24	-2753,31	42,47	47,78	1,68
10	8,45-1634,15 (-1634,15)	523,37	873,13	-2726,24	42,47	47,78	1,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-35,15	586,98	0,00	0,00	16.698
2	1,53	0,00	-86,04	583,52	0,00	0,00	6.782
3	2,41	0,00	-131,31	580,06	0,00	0,00	4.417
4	3,28	0,00	-170,96	576,60	0,00	0,00	3.373
5	4,16	0,00	-204,98	573,13	0,00	0,00	2.796
6	4,94	0,00	-230,51	570,06	0,00	0,00	2.473
7	5,82	0,00	-253,91	566,59	0,00	0,00	2.232
8	6,69	0,00	-271,69	563,13	0,00	0,00	2.073
9	7,57	0,00	-283,84	559,67	0,00	0,00	1.972
10	8,45	0,00	-290,38	556,21	0,00	0,00	1.915

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2002,74 (-2002,74)	532,88	992,10	-3728,65	42,47	69,02	1,86	
2	1,53-1416,42 (-2002,74)	508,88	803,61	-3162,69	42,47	58,40	1,58	
3	2,41-933,63 (-1488,32)	484,87	895,92	-2750,03	53,09	47,78	1,85	
4	3,28-549,44 (-980,88)	460,87	1433,83	-3051,66	53,09	47,78	3,11	
5	4,16-258,93 (-573,44)	436,87	2939,63	-3858,64	42,47	47,78	6,73	
6	4,94-75,34 (-291,23)	415,53	7704,35	-5399,70	42,47	47,78	18,54	
7	5,82 51,70 (99,94)	391,53	16987,00	4335,93	42,47	47,78	43,39	
8	6,69 99,33 (99,94)	367,52	16504,10	4487,81	42,47	47,78	44,91	
9	7,57 72,48 (99,94)	343,52	15986,14	4650,71	42,47	47,78	46,54	
10	8,45-23,92 (-189,99)	319,52	9466,34	-5628,78	42,47	47,78	29,63	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-729,04	0,00	964,06	4933,39	1.322
2	1,53	10,62	-608,24	0,00	964,06	4928,37	1.585
3	2,41	10,62	-493,06	0,00	964,06	4923,36	1.955
4	3,28	0,00	-383,50	547,19	0,00	0,00	1.427
5	4,16	0,00	-279,57	543,73	0,00	0,00	1.945
6	4,94	0,00	-191,90	540,65	0,00	0,00	2.817
7	5,82	0,00	-98,59	518,68	0,00	0,00	5.261
8	6,69	0,00	-10,90	515,22	0,00	0,00	47.280

9	7,57	0,00	71,17	511,76	0,00	0,00	7.190
10	8,45	0,00	147,62	526,81	0,00	0,00	3.569

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	75,86 (884,43)	414,15	2208,02	4715,26	79,64	31,86	5,33
2	2,39	-745,34 (-941,92)	398,41	1251,98	-2959,94	63,71	47,78	3,14
3	4,18	-941,92 (-941,92)	382,26	795,76	-1960,84	53,09	31,86	2,08
4	5,87	-835,79 (-941,92)	367,00	754,89	-1937,44	53,09	31,86	2,06
5	7,66	-606,69 (-771,38)	350,85	925,69	-2035,22	53,09	31,86	2,64
6	9,44	-329,78 (-523,70)	334,71	1517,15	-2373,79	53,09	31,86	4,53
7	11,23	15,23 (273,24)	318,58	5844,39	5012,66	53,09	31,86	18,35
8	12,91	467,73 (832,07)	303,35	1120,02	3072,17	53,09	31,86	3,69
9	14,68	1137,09 (1636,34)	287,37	577,50	3288,40	63,71	47,78	2,01
10	16,45	2002,74 (2002,74)	271,39	533,50	3936,92	79,64	31,86	1,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-718,73	0,00	1446,10	4908,59	2.012
2	2,39	10,62	-242,47	0,00	964,06	4905,30	3.976
3	4,18	10,62	9,83	0,00	964,06	4901,92	98.089
4	5,87	0,00	110,37	472,88	0,00	0,00	4.284
5	7,66	0,00	146,39	470,55	0,00	0,00	3.214
6	9,44	0,00	172,37	468,23	0,00	0,00	2.716
7	11,23	0,00	229,34	543,85	0,00	0,00	2.371
8	12,91	10,62	323,87	0,00	964,06	4885,44	2.977
9	14,68	10,62	443,77	0,00	964,06	4882,10	2.172
10	16,45	15,93	530,31	0,00	1446,10	4878,77	2.727

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-1634,15 (-1634,15)	290,38	727,91	-4096,44	58,40	79,64	2,51
2	2,47	-763,67 (-1251,06)	273,93	747,25	-3412,70	74,33	63,71	2,73
3	4,22	-79,64 (-469,25)	258,08	2352,54	-4277,53	58,40	63,71	9,12
4	5,91	432,51 (720,06)	242,85	1326,30	3932,56	69,02	53,09	5,46
5	7,74	800,89 (967,87)	226,32	734,95	3143,11	58,40	53,09	3,25

6	9,35	965,33 (991,21)	211,77	663,07	3103,60	58,40	53,09	3,13
7	11,19	970,42 (991,21)	195,14	709,71	3604,88	69,02	53,09	3,64
8	12,88	801,83 (962,10)	179,92	572,93	3063,70	58,40	63,71	3,18
9	14,63	475,56 (733,61)	164,06	884,34	3954,38	74,33	63,71	5,39
10	16,45	-23,92 (-383,37)	147,62	1790,24	-4649,40	58,40	79,64	12,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	523,37	0,00	1446,10	4882,73	2.763
2	2,47	10,62	433,23	0,00	964,06	4879,30	2.225
3	4,22	10,62	346,32	0,00	964,06	4875,98	2.784
4	5,91	0,00	255,60	549,00	0,00	0,00	2.148
5	7,74	0,00	148,43	546,62	0,00	0,00	3.683
6	9,35	0,00	55,85	544,52	0,00	0,00	9.749
7	11,19	0,00	-51,74	542,12	0,00	0,00	10.478
8	12,88	10,62	-142,46	0,00	964,06	4859,66	6.767
9	14,63	10,62	-229,38	0,00	964,06	4856,35	4.203
10	16,45	15,93	-319,52	0,00	1446,10	4852,91	4.526

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-75,86 (-115,40)	736,73	19712,42	-3087,80	42,47	69,02	26,76
2	1,53	-129,44 (-226,24)	712,73	15109,98	-4796,25	42,47	58,40	21,20
3	2,41	-225,21 (-372,93)	688,72	10927,01	-5916,83	53,09	47,78	15,87
4	3,28	-358,24 (-550,57)	664,72	6302,37	-5220,06	53,09	47,78	9,48
5	4,16	-523,59 (-754,19)	640,72	3474,93	-4090,38	42,47	47,78	5,42
6	4,94	-693,71 (-953,03)	619,38	2273,36	-3497,99	42,47	47,78	3,67
7	5,82	-906,65 (-1192,30)	595,38	1546,75	-3097,51	42,47	47,78	2,60
8	6,69	-1137,66 (-1443,31)	571,37	1136,78	-2871,56	42,47	47,78	1,99
9	7,57	-1381,81 (-1634,15)	547,37	922,24	-2753,31	42,47	47,78	1,68
10	8,45	-1634,15 (-1634,15)	523,37	873,13	-2726,24	42,47	47,78	1,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-35,15	586,98	0,00	0,00	16.698
2	1,53	0,00	-86,04	583,52	0,00	0,00	6.782
3	2,41	0,00	-131,31	580,06	0,00	0,00	4.417
4	3,28	0,00	-170,96	576,60	0,00	0,00	3.373
5	4,16	0,00	-204,98	573,13	0,00	0,00	2.796
6	4,94	0,00	-230,51	570,06	0,00	0,00	2.473
7	5,82	0,00	-253,91	566,59	0,00	0,00	2.232

8	6,69	0,00	-271,69	563,13	0,00	0,00	2.073
9	7,57	0,00	-283,84	559,67	0,00	0,00	1.972
10	8,45	0,00	-290,38	556,21	0,00	0,00	1.915

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2002,74	(-2002,74)	532,88	992,10	-3728,65	42,47	69,02	1,86
2	1,53-1416,42	(-2002,74)	508,88	803,61	-3162,69	42,47	58,40	1,58
3	2,41-933,63	(-1488,32)	484,87	895,92	-2750,03	53,09	47,78	1,85
4	3,28-549,44	(-980,88)	460,87	1433,83	-3051,66	53,09	47,78	3,11
5	4,16-258,93	(-573,44)	436,87	2939,63	-3858,64	42,47	47,78	6,73
6	4,94-75,34	(-291,23)	415,53	7704,35	-5399,70	42,47	47,78	18,54
7	5,82	51,70 (99,94)	391,53	16987,00	4335,93	42,47	47,78	43,39
8	6,69	99,33 (99,94)	367,52	16504,10	4487,81	42,47	47,78	44,91
9	7,57	72,48 (99,94)	343,52	15986,14	4650,71	42,47	47,78	46,54
10	8,45	-23,92 (-189,99)	319,52	9466,34	-5628,78	42,47	47,78	29,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-729,04	0,00	964,06	4933,39	1.322
2	1,53	10,62	-608,24	0,00	964,06	4928,37	1.585
3	2,41	10,62	-493,06	0,00	964,06	4923,36	1.955
4	3,28	0,00	-383,50	547,19	0,00	0,00	1.427
5	4,16	0,00	-279,57	543,73	0,00	0,00	1.945
6	4,94	0,00	-191,90	540,65	0,00	0,00	2.817
7	5,82	0,00	-98,59	518,68	0,00	0,00	5.261
8	6,69	0,00	-10,90	515,22	0,00	0,00	47.280
9	7,57	0,00	71,17	511,76	0,00	0,00	7.190
10	8,45	0,00	147,62	526,81	0,00	0,00	3.569

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-48,86 (-907,36)	375,74	821,93	-1984,83	79,64	31,86	2,19
2	2,39	-902,15 (-1075,64)	360,00	929,38	-2776,88	63,71	47,78	2,58
3	4,18	-1072,89 (-1075,64)	343,85	588,98	-1842,47	53,09	31,86	1,71

4	5,87-931,98 (-1075,64)	328,59	557,31	-1824,34	53,09	31,86	1,70
5	7,66-682,87 (-851,17)	312,44	699,55	-1905,76	53,09	31,86	2,24
6	9,44-416,70 (-593,25)	296,30	1052,85	-2108,01	53,09	31,86	3,55
7	11,23-114,00 (-337,52)	280,17	2380,85	-2868,21	53,09	31,86	8,50
8	12,91 281,70 (608,72)	264,94	1401,30	3219,60	53,09	31,86	5,29
9	14,68905,73 (1393,37)	248,96	588,61	3294,31	63,71	47,78	2,36
10	16,451800,69 (1800,69)	232,98	507,84	3925,00	79,64	31,86	2,18

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-763,11	0,00	1446,10	4900,56	1.895
2	2,39	10,62	-237,78	0,00	964,06	4897,27	4.054
3	4,18	0,00	31,39	469,54	0,00	0,00	14.958
4	5,87	0,00	128,38	467,34	0,00	0,00	3.640
5	7,66	0,00	149,60	465,01	0,00	0,00	3.108
6	9,44	0,00	156,93	462,69	0,00	0,00	2.948
7	11,23	0,00	198,69	460,36	0,00	0,00	2.317
8	12,91	10,62	290,69	0,00	964,06	4877,42	3.316
9	14,68	10,62	433,46	0,00	964,06	4874,08	2.224
10	16,45	15,93	581,30	0,00	1446,10	4870,74	2.488

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1587,71 (-1587,71)	288,76	746,83	-4106,29	58,40	79,64	2,59	
2	2,47-762,65 (-1220,66)	272,32	763,37	-3421,79	74,33	63,71	2,80	
3	4,22-126,38 (-484,13)	256,46	2230,53	-4210,55	58,40	63,71	8,70	
4	5,91 337,40 (598,84)	241,24	1654,43	4106,94	69,02	53,09	6,86	
5	7,74 677,61 (834,51)	224,70	865,68	3214,97	58,40	53,09	3,85	
6	9,35 836,32 (868,98)	210,16	764,00	3159,08	58,40	53,09	3,64	
7	11,19 856,49 (868,98)	193,53	815,36	3661,02	69,02	53,09	4,21	
8	12,88 724,11 (860,63)	178,30	642,86	3102,90	58,40	63,71	3,61	
9	14,63 432,93 (669,73)	162,45	970,43	4000,81	74,33	63,71	5,97	
10	16,45 -34,25 (-375,04)	146,00	1815,06	-4662,32	58,40	79,64	12,43	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	499,56	0,00	1446,10	4882,39	2.895
2	2,47	10,62	407,12	0,00	964,06	4878,96	2.368
3	4,22	10,62	317,99	0,00	964,06	4875,65	3.032
4	5,91	0,00	232,40	548,77	0,00	0,00	2.361
5	7,74	0,00	139,46	546,39	0,00	0,00	3.918
6	9,35	0,00	57,69	544,29	0,00	0,00	9.435

7	11,19	0,00	-35,76	541,89	0,00	0,00	15.155
8	12,88	10,62	-121,35	0,00	964,06	4859,32	7.944
9	14,63	10,62	-210,48	0,00	964,06	4856,01	4.580
10	16,45	15,93	-302,92	0,00	1446,10	4852,57	4.774

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	48,86 (48,86)	783,40	21897,32	1365,84	42,47	69,02	27,95
2	1,53	-22,59 (-140,84)	751,47	18726,42	-3509,69	42,47	58,40	24,92
3	2,41	-133,94 (-300,17)	719,54	13334,49	-5562,73	53,09	47,78	18,53
4	3,28	-280,25 (-488,13)	687,60	7896,32	-5605,59	53,09	47,78	11,48
5	4,16	-456,58 (-699,79)	655,67	4076,55	-4350,83	42,47	47,78	6,22
6	4,94	-634,53 (-903,83)	627,29	2523,34	-3635,77	42,47	47,78	4,02
7	5,82	-854,11 (-1146,78)	595,36	1632,67	-3144,87	42,47	47,78	2,74
8	6,69	-1089,45 (-1399,18)	563,42	1161,89	-2885,40	42,47	47,78	2,06
9	7,57	-1335,63 (-1587,71)	531,49	921,55	-2752,93	42,47	47,78	1,73
10	8,45	-1587,71 (-1587,71)	499,56	854,57	-2716,01	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-56,84	575,21	0,00	0,00	10.120
2	1,53	0,00	-105,11	589,11	0,00	0,00	5.605
3	2,41	0,00	-147,75	584,50	0,00	0,00	3.956
4	3,28	0,00	-184,78	579,90	0,00	0,00	3.138
5	4,16	0,00	-216,18	575,29	0,00	0,00	2.661
6	4,94	0,00	-239,38	571,20	0,00	0,00	2.386
7	5,82	0,00	-260,16	566,59	0,00	0,00	2.178
8	6,69	0,00	-275,31	561,99	0,00	0,00	2.041
9	7,57	0,00	-284,85	557,38	0,00	0,00	1.957
10	8,45	0,00	-288,76	552,77	0,00	0,00	1.914

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-1800,69 (-1800,69)	586,76	1259,65	-3865,69	42,47	69,02	2,15

2	1,53-1260,72 (-1800,69)	554,83	1008,06	-3271,65	42,47	58,40	1,82
3	2,41-818,59 (-1324,80)	522,90	1139,29	-2886,50	53,09	47,78	2,18
4	3,28-469,37 (-859,63)	490,96	1888,52	-3306,62	53,09	47,78	3,85
5	4,16-208,13 (-488,76)	459,03	4092,74	-4357,84	42,47	47,78	8,92
6	4,94-45,78 (-234,28)	430,65	10419,23	-5668,27	42,47	47,78	24,19
7	5,82 62,75 (97,56)	398,72	17307,93	4234,81	42,47	47,78	43,41
8	6,69 97,56 (97,56)	366,78	16673,13	4434,65	42,47	47,78	45,46
9	7,57 63,58 (97,56)	334,85	15975,10	4654,18	42,47	47,78	47,71
10	8,45-34,25 (-198,51)	302,92	8426,42	-5521,99	42,47	47,78	27,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-672,97	0,00	964,06	4944,64	1.433
2	1,53	10,62	-558,66	0,00	964,06	4937,97	1.726
3	2,41	10,62	-449,97	0,00	964,06	4931,30	2.143
4	3,28	0,00	-346,90	551,53	0,00	0,00	1.590
5	4,16	0,00	-249,45	546,93	0,00	0,00	2.193
6	4,94	0,00	-167,55	542,84	0,00	0,00	3.240
7	5,82	0,00	-80,73	519,72	0,00	0,00	6.438
8	6,69	0,00	0,47	515,12	0,00	0,00	1098.253
9	7,57	0,00	76,05	510,51	0,00	0,00	6.713
10	8,45	0,00	146,00	524,41	0,00	0,00	3.592

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-48,86 (-907,36)	375,74	821,93	-1984,83	79,64	31,86	2,19	
2	2,39-902,15 (-1075,64)	360,00	929,38	-2776,88	63,71	47,78	2,58	
3	4,18-1072,89 (-1075,64)	343,85	588,98	-1842,47	53,09	31,86	1,71	
4	5,87-931,98 (-1075,64)	328,59	557,31	-1824,34	53,09	31,86	1,70	
5	7,66-682,87 (-851,17)	312,44	699,55	-1905,76	53,09	31,86	2,24	
6	9,44-416,70 (-593,25)	296,30	1052,85	-2108,01	53,09	31,86	3,55	
7	11,23-114,00 (-337,52)	280,17	2380,85	-2868,21	53,09	31,86	8,50	
8	12,91 281,70 (608,72)	264,94	1401,30	3219,60	53,09	31,86	5,29	
9	14,68905,73 (1393,37)	248,96	588,61	3294,31	63,71	47,78	2,36	
10	16,451800,69 (1800,69)	232,98	507,84	3925,00	79,64	31,86	2,18	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-763,11	0,00	1446,10	4900,56	1.895
2	2,39	10,62	-237,78	0,00	964,06	4897,27	4.054
3	4,18	0,00	31,39	469,54	0,00	0,00	14.958
4	5,87	0,00	128,38	467,34	0,00	0,00	3.640

5	7,66	0,00	149,60	465,01	0,00	0,00	3.108
6	9,44	0,00	156,93	462,69	0,00	0,00	2.948
7	11,23	0,00	198,69	460,36	0,00	0,00	2.317
8	12,91	10,62	290,69	0,00	964,06	4877,42	3.316
9	14,68	10,62	433,46	0,00	964,06	4874,08	2.224
10	16,45	15,93	581,30	0,00	1446,10	4870,74	2.488

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1587,71 (-1587,71)	288,76		746,83	-4106,29	58,40	79,64	2,59
2	2,47-762,65 (-1220,66)	272,32		763,37	-3421,79	74,33	63,71	2,80
3	4,22-126,38 (-484,13)	256,46		2230,53	-4210,55	58,40	63,71	8,70
4	5,91 337,40 (598,84)	241,24		1654,43	4106,94	69,02	53,09	6,86
5	7,74 677,61 (834,51)	224,70		865,68	3214,97	58,40	53,09	3,85
6	9,35 836,32 (868,98)	210,16		764,00	3159,08	58,40	53,09	3,64
7	11,19 856,49 (868,98)	193,53		815,36	3661,02	69,02	53,09	4,21
8	12,88 724,11 (860,63)	178,30		642,86	3102,90	58,40	63,71	3,61
9	14,63 432,93 (669,73)	162,45		970,43	4000,81	74,33	63,71	5,97
10	16,45 -34,25 (-375,04)	146,00		1815,06	-4662,32	58,40	79,64	12,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	499,56	0,00	1446,10	4882,39	2.895
2	2,47	10,62	407,12	0,00	964,06	4878,96	2.368
3	4,22	10,62	317,99	0,00	964,06	4875,65	3.032
4	5,91	0,00	232,40	548,77	0,00	0,00	2.361
5	7,74	0,00	139,46	546,39	0,00	0,00	3.918
6	9,35	0,00	57,69	544,29	0,00	0,00	9.435
7	11,19	0,00	-35,76	541,89	0,00	0,00	15.155
8	12,88	10,62	-121,35	0,00	964,06	4859,32	7.944
9	14,63	10,62	-210,48	0,00	964,06	4856,01	4.580
10	16,45	15,93	-302,92	0,00	1446,10	4852,57	4.774

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,65	48,86 (48,86)	783,40	21897,32	1365,84	42,47	69,02	27,95
2	1,53	-22,59 (-140,84)	751,47	18726,42	-3509,69	42,47	58,40	24,92
3	2,41	-133,94 (-300,17)	719,54	13334,49	-5562,73	53,09	47,78	18,53
4	3,28	-280,25 (-488,13)	687,60	7896,32	-5605,59	53,09	47,78	11,48
5	4,16	-456,58 (-699,79)	655,67	4076,55	-4350,83	42,47	47,78	6,22
6	4,94	-634,53 (-903,83)	627,29	2523,34	-3635,77	42,47	47,78	4,02
7	5,82	-854,11 (-1146,78)	595,36	1632,67	-3144,87	42,47	47,78	2,74
8	6,69	-1089,45 (-1399,18)	563,42	1161,89	-2885,40	42,47	47,78	2,06
9	7,57	-1335,63 (-1587,71)	531,49	921,55	-2752,93	42,47	47,78	1,73
10	8,45	-1587,71 (-1587,71)	499,56	854,57	-2716,01	42,47	47,78	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-56,84	575,21	0,00	0,00	10.120
2	1,53	0,00	-105,11	589,11	0,00	0,00	5.605
3	2,41	0,00	-147,75	584,50	0,00	0,00	3.956
4	3,28	0,00	-184,78	579,90	0,00	0,00	3.138
5	4,16	0,00	-216,18	575,29	0,00	0,00	2.661
6	4,94	0,00	-239,38	571,20	0,00	0,00	2.386
7	5,82	0,00	-260,16	566,59	0,00	0,00	2.178
8	6,69	0,00	-275,31	561,99	0,00	0,00	2.041
9	7,57	0,00	-284,85	557,38	0,00	0,00	1.957
10	8,45	0,00	-288,76	552,77	0,00	0,00	1.914

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65	-1800,69 (-1800,69)	586,76	1259,65	-3865,69	42,47	69,02	2,15
2	1,53	-1260,72 (-1800,69)	554,83	1008,06	-3271,65	42,47	58,40	1,82
3	2,41	-818,59 (-1324,80)	522,90	1139,29	-2886,50	53,09	47,78	2,18
4	3,28	-469,37 (-859,63)	490,96	1888,52	-3306,62	53,09	47,78	3,85
5	4,16	-208,13 (-488,76)	459,03	4092,74	-4357,84	42,47	47,78	8,92
6	4,94	-45,78 (-234,28)	430,65	10419,23	-5668,27	42,47	47,78	24,19
7	5,82	62,75 (97,56)	398,72	17307,93	4234,81	42,47	47,78	43,41
8	6,69	97,56 (97,56)	366,78	16673,13	4434,65	42,47	47,78	45,46
9	7,57	63,58 (97,56)	334,85	15975,10	4654,18	42,47	47,78	47,71
10	8,45	-34,25 (-198,51)	302,92	8426,42	-5521,99	42,47	47,78	27,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-672,97	0,00	964,06	4944,64	1.433
2	1,53	10,62	-558,66	0,00	964,06	4937,97	1.726

3	2,41	10,62	-449,97	0,00	964,06	4931,30	2.143
4	3,28	0,00	-346,90	551,53	0,00	0,00	1.590
5	4,16	0,00	-249,45	546,93	0,00	0,00	2.193
6	4,94	0,00	-167,55	542,84	0,00	0,00	3.240
7	5,82	0,00	-80,73	519,72	0,00	0,00	6.438
8	6,69	0,00	0,47	515,12	0,00	0,00	1098.253
9	7,57	0,00	76,05	510,51	0,00	0,00	6.713
10	8,45	0,00	146,00	524,41	0,00	0,00	3.592

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65227,97 (1192,99)	417,88	1543,45	4406,36	79,64	31,86	3,69	
2	2,39-771,32 (-1045,67)	402,14	1106,58	-2877,43	63,71	47,78	2,75	
3	4,18-1043,90 (-1045,67)	385,98	704,51	-1908,61	53,09	31,86	1,83	
4	5,87-957,09 (-1045,67)	370,73	669,58	-1888,61	53,09	31,86	1,81	
5	7,66-729,03 (-894,91)	354,58	771,39	-1946,89	53,09	31,86	2,18	
6	9,44-452,13 (-645,85)	338,44	1126,82	-2150,35	53,09	31,86	3,33	
7	11,23-106,08 (-368,97)	322,31	2630,11	-3010,90	53,09	31,86	8,16	
8	12,91 365,60 (756,54)	307,08	1281,29	3156,69	53,09	31,86	4,17	
9	14,681109,39 (1685,87)	291,10	566,82	3282,71	63,71	47,78	1,95	
10	16,452154,85 (2154,85)	275,12	500,70	3921,68	79,64	31,86	1,82	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-857,80	0,00	1446,10	4909,36	1.686
2	2,39	10,62	-307,92	0,00	964,06	4906,08	3.131
3	4,18	10,62	-11,32	0,00	964,06	4902,70	85.142
4	5,87	0,00	107,49	473,42	0,00	0,00	4.404
5	7,66	0,00	147,44	471,09	0,00	0,00	3.195
6	9,44	0,00	172,20	468,76	0,00	0,00	2.722
7	11,23	0,00	233,68	466,44	0,00	0,00	1.996
8	12,91	10,62	347,51	0,00	964,06	4886,22	2.774
9	14,68	10,62	512,43	0,00	964,06	4882,88	1.881
10	16,45	15,93	669,38	0,00	1446,10	4879,54	2.160

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1756,84 (-1756,84)	286,61		662,75	-4062,53	58,40	79,64	2,31
2	2,47-771,42 (-1320,61)	270,16		691,75	-3381,40	74,33	63,71	2,56
3	4,22 -4,90 (-438,47)	254,30		2540,88	-4380,92	58,40	63,71	9,99
4	5,91 560,28 (874,67)	239,08		1032,18	3776,25	69,02	53,09	4,32
5	7,74957,18 (1132,40)	222,54		603,50	3070,85	58,40	53,09	2,71
6	9,351121,70 (1137,97)	208,00		556,57	3045,05	58,40	53,09	2,68
7	11,191098,19 (1137,97)	191,37		596,08	3544,49	69,02	53,09	3,11
8	12,88876,58 (1080,81)	176,15		491,91	3018,28	58,40	63,71	2,79
9	14,63 467,81 (787,66)	160,29		794,90	3906,14	74,33	63,71	4,96
10	16,45-146,61 (-586,37)	143,85		1045,47	-4261,74	58,40	79,64	7,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	594,75	0,00	1446,10	4881,94	2.431
2	2,47	10,62	488,17	0,00	964,06	4878,51	1.975
3	4,22	10,62	385,40	0,00	964,06	4875,20	2.501
4	5,91	0,00	279,46	548,46	0,00	0,00	1.963
5	7,74	0,00	155,75	546,08	0,00	0,00	3.506
6	9,35	0,00	48,63	543,98	0,00	0,00	11.187
7	11,19	0,00	-75,59	541,58	0,00	0,00	7.164
8	12,88	10,62	-181,54	0,00	964,06	4858,87	5.311
9	14,63	10,62	-284,31	0,00	964,06	4855,56	3.391
10	16,45	15,93	-390,90	0,00	1446,10	4852,12	3.699

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-227,97 (-263,27)	878,59		15612,51	-4678,33	42,47	69,02	17,77
2	1,53-278,24 (-370,79)	846,65		12568,90	-5504,57	42,47	58,40	14,85
3	2,41-370,70 (-514,18)	814,72		9213,65	-5814,87	53,09	47,78	11,31
4	3,28-500,42 (-688,51)	782,79		5752,08	-5059,26	53,09	47,78	7,35
5	4,16-662,46 (-888,82)	750,86		3444,24	-4077,09	42,47	47,78	4,59
6	4,94-829,64 (-1084,72)	722,47		2362,58	-3547,17	42,47	47,78	3,27
7	5,82-1039,27 (-1320,67)	690,54		1649,09	-3153,92	42,47	47,78	2,39
8	6,69-1266,97 (-1568,38)	658,61		1226,66	-2921,09	42,47	47,78	1,86
9	7,57-1507,81 (-1756,84)	626,68		996,78	-2794,39	42,47	47,78	1,59
10	8,45-1756,84 (-1756,84)	594,75		934,34	-2759,98	42,47	47,78	1,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-31,38	607,44	0,00	0,00	19.357

2	1,53	0,00	-82,27	602,84	0,00	0,00	7.327
3	2,41	0,00	-127,54	598,23	0,00	0,00	4.691
4	3,28	0,00	-167,19	593,63	0,00	0,00	3.551
5	4,16	0,00	-201,21	589,02	0,00	0,00	2.927
6	4,94	0,00	-226,73	584,93	0,00	0,00	2.580
7	5,82	0,00	-250,13	580,32	0,00	0,00	2.320
8	6,69	0,00	-267,91	575,71	0,00	0,00	2.149
9	7,57	0,00	-280,07	571,11	0,00	0,00	2.039
10	8,45	0,00	-286,61	566,50	0,00	0,00	1.977

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2154,85	(-2154,85)674,74		1201,04	-3835,67	42,47	69,02	1,78
2	1,53-1565,22	(-2154,85)642,80		969,88	-3251,30	42,47	58,40	1,51
3	2,41-1079,12	(-1638,06)610,87		1059,83	-2841,94	53,09	47,78	1,73
4	3,28-691,63	(-1127,31)578,94		1621,15	-3156,70	53,09	47,78	2,80
5	4,16-397,80	(-716,56)547,01		2948,57	-3862,51	42,47	47,78	5,39
6	4,94-211,27	(-431,40)518,62		6029,51	-5015,50	42,47	47,78	11,63
7	5,82-80,92	(-196,07)486,69		13089,08	-5273,20	42,47	47,78	26,89
8	6,69	-29,98 (-46,48)	454,76	20577,82	-2103,31	42,47	47,78	45,25
9	7,57	-53,52 (-129,35)	422,83	15310,51	-4683,63	42,47	47,78	36,21
10	8,45	-146,61 (-308,44)	390,90	6512,01	-5138,31	42,47	47,78	16,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-732,81	0,00	964,06	4963,02	1.316
2	1,53	10,62	-612,01	0,00	964,06	4956,35	1.575
3	2,41	10,62	-496,83	0,00	964,06	4949,68	1.940
4	3,28	0,00	-387,27	564,22	0,00	0,00	1.457
5	4,16	0,00	-283,34	559,62	0,00	0,00	1.975
6	4,94	0,00	-195,67	555,52	0,00	0,00	2.839
7	5,82	0,00	-102,36	550,92	0,00	0,00	5.382
8	6,69	0,00	-14,67	546,31	0,00	0,00	37.243
9	7,57	0,00	67,40	541,71	0,00	0,00	8.037
10	8,45	0,00	143,85	537,10	0,00	0,00	3.734

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65227,97 (1192,99)	417,88	1543,45	4406,36	79,64	31,86	3,69	
2	2,39-771,32 (-1045,67)	402,14	1106,58	-2877,43	63,71	47,78	2,75	
3	4,18-1043,90 (-1045,67)	385,98	704,51	-1908,61	53,09	31,86	1,83	
4	5,87-957,09 (-1045,67)	370,73	669,58	-1888,61	53,09	31,86	1,81	
5	7,66-729,03 (-894,91)	354,58	771,39	-1946,89	53,09	31,86	2,18	
6	9,44-452,13 (-645,85)	338,44	1126,82	-2150,35	53,09	31,86	3,33	
7	11,23-106,08 (-368,97)	322,31	2630,11	-3010,90	53,09	31,86	8,16	
8	12,91 365,60 (756,54)	307,08	1281,29	3156,69	53,09	31,86	4,17	
9	14,681109,39 (1685,87)	291,10	566,82	3282,71	63,71	47,78	1,95	
10	16,452154,85 (2154,85)	275,12	500,70	3921,68	79,64	31,86	1,82	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	15,93	-857,80	0,00	1446,10	4909,36	1.686
2	2,39	10,62	-307,92	0,00	964,06	4906,08	3.131
3	4,18	10,62	-11,32	0,00	964,06	4902,70	85.142
4	5,87	0,00	107,49	473,42	0,00	0,00	4.404
5	7,66	0,00	147,44	471,09	0,00	0,00	3.195
6	9,44	0,00	172,20	468,76	0,00	0,00	2.722
7	11,23	0,00	233,68	466,44	0,00	0,00	1.996
8	12,91	10,62	347,51	0,00	964,06	4886,22	2.774
9	14,68	10,62	512,43	0,00	964,06	4882,88	1.881
10	16,45	15,93	669,38	0,00	1446,10	4879,54	2.160

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-1756,84 (-1756,84)	286,61	662,75	-4062,53	58,40	79,64	2,31	
2	2,47-771,42 (-1320,61)	270,16	691,75	-3381,40	74,33	63,71	2,56	
3	4,22 -4,90 (-438,47)	254,30	2540,88	-4380,92	58,40	63,71	9,99	
4	5,91 560,28 (874,67)	239,08	1032,18	3776,25	69,02	53,09	4,32	
5	7,74957,18 (1132,40)	222,54	603,50	3070,85	58,40	53,09	2,71	
6	9,351121,70 (1137,97)	208,00	556,57	3045,05	58,40	53,09	2,68	
7	11,191098,19 (1137,97)	191,37	596,08	3544,49	69,02	53,09	3,11	
8	12,88876,58 (1080,81)	176,15	491,91	3018,28	58,40	63,71	2,79	
9	14,63 467,81 (787,66)	160,29	794,90	3906,14	74,33	63,71	4,96	
10	16,45-146,61 (-586,37)	143,85	1045,47	-4261,74	58,40	79,64	7,27	

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
----	---	-----------------	---	-----------------	------------------	------------------	----

1	0,65	15,93	594,75	0,00	1446,10	4881,94	2.431
2	2,47	10,62	488,17	0,00	964,06	4878,51	1.975
3	4,22	10,62	385,40	0,00	964,06	4875,20	2.501
4	5,91	0,00	279,46	548,46	0,00	0,00	1.963
5	7,74	0,00	155,75	546,08	0,00	0,00	3.506
6	9,35	0,00	48,63	543,98	0,00	0,00	11.187
7	11,19	0,00	-75,59	541,58	0,00	0,00	7.164
8	12,88	10,62	-181,54	0,00	964,06	4858,87	5.311
9	14,63	10,62	-284,31	0,00	964,06	4855,56	3.391
10	16,45	15,93	-390,90	0,00	1446,10	4852,12	3.699

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-227,97	(-263,27)	878,59	15612,51	-4678,33	42,47	69,02	17,77
2	1,53-278,24	(-370,79)	846,65	12568,90	-5504,57	42,47	58,40	14,85
3	2,41-370,70	(-514,18)	814,72	9213,65	-5814,87	53,09	47,78	11,31
4	3,28-500,42	(-688,51)	782,79	5752,08	-5059,26	53,09	47,78	7,35
5	4,16-662,46	(-888,82)	750,86	3444,24	-4077,09	42,47	47,78	4,59
6	4,94-829,64	(-1084,72)	722,47	2362,58	-3547,17	42,47	47,78	3,27
7	5,82-1039,27	(-1320,67)	690,54	1649,09	-3153,92	42,47	47,78	2,39
8	6,69-1266,97	(-1568,38)	658,61	1226,66	-2921,09	42,47	47,78	1,86
9	7,57-1507,81	(-1756,84)	626,68	996,78	-2794,39	42,47	47,78	1,59
10	8,45-1756,84	(-1756,84)	594,75	934,34	-2759,98	42,47	47,78	1,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	0,00	-31,38	607,44	0,00	0,00	19.357
2	1,53	0,00	-82,27	602,84	0,00	0,00	7.327
3	2,41	0,00	-127,54	598,23	0,00	0,00	4.691
4	3,28	0,00	-167,19	593,63	0,00	0,00	3.551
5	4,16	0,00	-201,21	589,02	0,00	0,00	2.927
6	4,94	0,00	-226,73	584,93	0,00	0,00	2.580
7	5,82	0,00	-250,13	580,32	0,00	0,00	2.320
8	6,69	0,00	-267,91	575,71	0,00	0,00	2.149
9	7,57	0,00	-280,07	571,11	0,00	0,00	2.039
10	8,45	0,00	-286,61	566,50	0,00	0,00	1.977

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,65-2154,85	(-2154,85)674,74		1201,04	-3835,67	42,47	69,02	1,78
2	1,53-1565,22	(-2154,85)642,80		969,88	-3251,30	42,47	58,40	1,51
3	2,41-1079,12	(-1638,06)610,87		1059,83	-2841,94	53,09	47,78	1,73
4	3,28-691,63	(-1127,31) 578,94		1621,15	-3156,70	53,09	47,78	2,80
5	4,16-397,80	(-716,56) 547,01		2948,57	-3862,51	42,47	47,78	5,39
6	4,94-211,27	(-431,40) 518,62		6029,51	-5015,50	42,47	47,78	11,63
7	5,82-80,92	(-196,07) 486,69		13089,08	-5273,20	42,47	47,78	26,89
8	6,69 -29,98	(-46,48) 454,76		20577,82	-2103,31	42,47	47,78	45,25
9	7,57 -53,52	(-129,35) 422,83		15310,51	-4683,63	42,47	47,78	36,21
10	8,45-146,61	(-308,44) 390,90		6512,01	-5138,31	42,47	47,78	16,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,65	10,62	-732,81	0,00	964,06	4963,02	1.316
2	1,53	10,62	-612,01	0,00	964,06	4956,35	1.575
3	2,41	10,62	-496,83	0,00	964,06	4949,68	1.940
4	3,28	0,00	-387,27	564,22	0,00	0,00	1.457
5	4,16	0,00	-283,34	559,62	0,00	0,00	1.975
6	4,94	0,00	-195,67	555,52	0,00	0,00	2.839
7	5,82	0,00	-102,36	550,92	0,00	0,00	5.382
8	6,69	0,00	-14,67	546,31	0,00	0,00	37.243
9	7,57	0,00	67,40	541,71	0,00	0,00	8.037
10	8,45	0,00	143,85	537,10	0,00	0,00	3.734

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 = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	1410,64	215,37	79,64	31,86	69852	145705	5256
2	2,39	41,46	215,37	63,71	47,78	3841	616	265
3	4,18	-601,21	215,37	53,09	31,86	129557	35682	2838
4	5,87	-809,60	215,37	53,09	31,86	184919	47049	3781
5	7,66	-854,65	215,37	53,09	31,86	196902	49497	3984
6	9,44	-851,48	215,37	53,09	31,86	196057	49324	3970
7	11,23	-801,62	215,37	53,09	31,86	182798	46615	3745
8	12,91	-593,69	215,37	53,09	31,86	127562	35270	2804
9	14,68	29,10	215,37	63,71	47,78	3376	1066	231
10	16,45	1409,28	215,37	79,64	31,86	69787	145554	5251

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-1053,49	-992
2	2,39	10,62	-526,14	-495
3	4,18	10,62	-201,16	-189
4	5,87	0,00	-52,33	-49
5	7,66	0,00	-1,65	-2
6	9,44	0,00	12,24	12
7	11,23	0,00	65,37	62
8	12,91	10,62	217,81	205
9	14,68	10,62	542,21	510
10	16,45	15,93	1053,48	992

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1632,88	200,92	58,40	79,64	168402	72078	5473
2	2,47	-274,94	200,92	74,33	63,71	23900	13798	1025
3	4,22	767,46	200,92	58,40	63,71	37021	98160	2844
4	5,91	1515,90	200,92	69,02	53,09	70859	178721	5417
5	7,74	1912,66	200,92	58,40	53,09	92304	268303	7155
6	9,35	1913,33	200,92	58,40	53,09	92336	268403	7158
7	11,19	1515,62	200,92	69,02	53,09	70847	178685	5416
8	12,88	767,79	200,92	58,40	63,71	37036	98209	2845
9	14,63	-274,01	200,92	74,33	63,71	23778	13757	1021
10	16,45	-1631,37	200,92	58,40	79,64	168236	72014	5468

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	823,61	775
2	2,47	10,62	668,68	629
3	4,22	10,62	519,28	489
4	5,91	0,00	339,58	320
5	7,74	0,00	101,04	95
6	9,35	0,00	-100,20	-94
7	11,19	0,00	-339,21	-319
8	12,88	10,62	-518,93	-488
9	14,63	10,62	-668,35	-629
10	16,45	15,93	-823,30	-775

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1410,64	1072,21	42,47	69,02	116447	78587	5781
2	1,53	-1250,19	1044,24	42,47	58,40	113541	72948	5381
3	2,41	-1148,08	1016,27	53,09	47,78	117803	67482	5013
4	3,28	-1099,39	988,31	53,09	47,78	111628	64720	4805
5	4,16	-1099,17	960,34	42,47	47,78	115560	67264	4992
6	4,94	-1135,69	935,48	42,47	47,78	123826	69099	5142
7	5,82	-1213,58	907,51	42,47	47,78	139648	73139	5467
8	6,69	-1325,70	879,54	42,47	47,78	161653	78968	5933
9	7,57	-1467,11	851,57	42,47	47,78	189035	86284	6517
10	8,45	-1632,88	823,61	42,47	47,78	220935	94806	7197

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	217,97	205
2	1,53	10,62	148,67	140
3	2,41	10,62	84,99	80
4	3,28	0,00	26,92	25
5	4,16	0,00	-25,51	-24
6	4,94	0,00	-67,40	-63
7	5,82	0,00	-109,21	-103
8	6,69	0,00	-145,40	-137
9	7,57	0,00	-175,97	-166
10	8,45	0,00	-200,92	-189

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1409,28	1071,90	42,47	69,02	116296	78518	5776
2	1,53	-1248,80	1043,93	42,47	58,40	113361	72873	5376
3	2,41	-1146,66	1015,97	53,09	47,78	117583	67405	5007
4	3,28	-1097,94	988,00	53,09	47,78	111404	64642	4798
5	4,16	-1097,71	960,03	42,47	47,78	115331	67181	4986
6	4,94	-1134,21	935,17	42,47	47,78	123593	69015	5136
7	5,82	-1212,09	907,20	42,47	47,78	139411	73055	5461
8	6,69	-1324,20	879,24	42,47	47,78	161413	78884	5926
9	7,57	-1465,61	851,27	42,47	47,78	188793	86200	6511
10	8,45	-1631,37	823,30	42,47	47,78	220692	94723	7191

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-218,01	-205
2	1,53	10,62	-148,70	-140
3	2,41	10,62	-85,01	-80
4	3,28	0,00	-26,95	-25
5	4,16	0,00	25,49	24
6	4,94	0,00	67,38	63
7	5,82	0,00	109,20	103
8	6,69	0,00	145,39	137
9	7,57	0,00	175,97	166
10	8,45	0,00	200,92	189

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	1289,34	212,44	79,64	31,86	64052	132373	4816
2	2,39	34,19	212,44	63,71	47,78	3536	851	243
3	4,18	-555,00	212,44	53,09	31,86	117708	33111	2626
4	5,87	-746,13	212,44	53,09	31,86	168456	43555	3493
5	7,66	-788,22	212,44	53,09	31,86	179647	45845	3683
6	9,44	-786,82	212,44	53,09	31,86	179274	45769	3676
7	11,23	-742,60	212,44	53,09	31,86	167517	43363	3477
8	12,91	-551,80	212,44	53,09	31,86	116860	32935	2612
9	14,68	23,55	212,44	63,71	47,78	3136	1239	214
10	16,45	1288,54	212,44	79,64	31,86	64014	132285	4813

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-963,52	-907
2	2,39	10,62	-482,66	-454
3	4,18	10,62	-184,51	-174
4	5,87	0,00	-48,34	-45
5	7,66	0,00	-2,35	-2
6	9,44	0,00	10,12	10
7	11,23	0,00	59,26	56
8	12,91	10,62	200,60	189
9	14,68	10,62	500,21	471
10	16,45	15,93	963,43	907

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1443,79	180,58	58,40	79,64	148745	63770	4842
2	2,47	-239,74	180,58	74,33	63,71	20515	12077	896
3	4,22	678,63	180,58	58,40	63,71	32772	86585	2516
4	5,91	1331,67	180,58	69,02	53,09	62302	156748	4762
5	7,74	1678,25	180,58	58,40	53,09	81052	235101	6282
6	9,35	1678,84	180,58	58,40	53,09	81079	235188	6284
7	11,19	1331,35	180,58	69,02	53,09	62288	156707	4761
8	12,88	678,74	180,58	58,40	63,71	32777	86600	2517
9	14,63	-239,22	180,58	74,33	63,71	20447	12054	894
10	16,45	-1442,88	180,58	58,40	79,64	148644	63731	4839

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	731,98	689
2	2,47	10,62	591,19	556
3	4,22	10,62	455,43	429
4	5,91	0,00	296,08	279
5	7,74	0,00	88,31	83
6	9,35	0,00	-87,58	-82
7	11,19	0,00	-295,81	-278
8	12,88	10,62	-455,19	-428
9	14,63	10,62	-590,96	-556
10	16,45	15,93	-731,77	-689

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1289,34	980,58	42,47	69,02	106403	71834	5284
2	1,53	-1130,33	952,61	42,47	58,40	102125	66020	4868
3	2,41	-1027,37	924,64	53,09	47,78	104231	60488	4490
4	3,28	-975,52	896,68	53,09	47,78	97525	57557	4268
5	4,16	-969,85	868,71	42,47	47,78	100318	59495	4410
6	4,94	-999,59	843,85	42,47	47,78	107383	60965	4532
7	5,82	-1067,69	815,88	42,47	47,78	121457	64483	4815
8	6,69	-1167,71	787,91	42,47	47,78	141303	69670	5231
9	7,57	-1294,72	759,94	42,47	47,78	166114	76225	5755
10	8,45	-1443,79	731,98	42,47	47,78	195030	83866	6366

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	215,01	202
2	1,53	10,62	148,33	140
3	2,41	10,62	87,27	82
4	3,28	0,00	31,83	30
5	4,16	0,00	-17,99	-17
6	4,94	0,00	-57,54	-54
7	5,82	0,00	-96,74	-91
8	6,69	0,00	-130,31	-123
9	7,57	0,00	-158,26	-149
10	8,45	0,00	-180,58	-170

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1288,54	980,37	42,47	69,02	106316	71793	5281
2	1,53	-1129,51	952,40	42,47	58,40	102021	65976	4865
3	2,41	-1026,52	924,44	53,09	47,78	104103	60442	4487
4	3,28	-974,66	896,47	53,09	47,78	97393	57510	4264
5	4,16	-968,97	868,50	42,47	47,78	100183	59445	4406
6	4,94	-998,70	843,64	42,47	47,78	107244	60915	4528
7	5,82	-1066,79	815,67	42,47	47,78	121316	64433	4811
8	6,69	-1166,80	787,70	42,47	47,78	141160	69620	5227
9	7,57	-1293,81	759,74	42,47	47,78	165969	76174	5751
10	8,45	-1442,88	731,77	42,47	47,78	194885	83816	6362

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-215,04	-202
2	1,53	10,62	-148,36	-140
3	2,41	10,62	-87,29	-82
4	3,28	0,00	-31,85	-30
5	4,16	0,00	17,97	17
6	4,94	0,00	57,53	54
7	5,82	0,00	96,73	91
8	6,69	0,00	130,30	123
9	7,57	0,00	158,25	149
10	8,45	0,00	180,58	170

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	951,33	225,11	79,64	31,86	48144	94181	3605
2	2,39	147,98	225,11	63,71	47,78	8964	7291	643
3	4,18	-260,71	225,11	53,09	31,86	38784	16680	1266
4	5,87	-415,27	225,11	53,09	31,86	79043	25518	1992
5	7,66	-462,65	225,11	53,09	31,86	91531	28160	2210
6	9,44	-461,28	225,11	53,09	31,86	91170	28084	2204
7	11,23	-411,81	225,11	53,09	31,86	78131	25324	1976
8	12,91	-257,30	225,11	53,09	31,86	37913	16478	1250
9	14,68	141,51	225,11	63,71	47,78	8625	6564	617
10	16,45	950,57	225,11	79,64	31,86	48108	94097	3602

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-603,59	-568
2	2,39	10,62	-320,43	-302
3	4,18	10,62	-137,62	-130
4	5,87	0,00	-46,12	-43
5	7,66	0,00	-6,10	-6
6	9,44	0,00	14,14	13
7	11,23	0,00	55,75	52
8	12,91	10,62	149,65	141
9	14,68	10,62	331,82	312
10	16,45	15,93	603,61	568

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-642,18	74,55	58,40	79,64	66467	28288	2149
2	2,47	-53,44	74,55	74,33	63,71	2731	2914	210
3	4,22	369,12	74,55	58,40	63,71	17527	48846	1353
4	5,91	640,77	74,55	69,02	53,09	29813	76189	2282
5	7,74	786,90	74,55	58,40	53,09	37862	110993	2938
6	9,35	787,35	74,55	58,40	53,09	37883	111059	2939
7	11,19	641,02	74,55	69,02	53,09	29824	76221	2283
8	12,88	369,53	74,55	58,40	63,71	17545	48907	1354
9	14,63	-52,86	74,55	74,33	63,71	2664	2887	208
10	16,45	-641,42	74,55	58,40	79,64	66384	28256	2147

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	365,60	344
2	2,47	10,62	281,38	265
3	4,22	10,62	200,18	188
4	5,91	0,00	122,20	115
5	7,74	0,00	37,53	35
6	9,35	0,00	-36,97	-35
7	11,19	0,00	-122,10	-115
8	12,88	10,62	-200,08	-188
9	14,63	10,62	-281,29	-265
10	16,45	15,93	-365,50	-344

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-951,33	614,20	42,47	69,02	84406	52006	3846
2	1,53	-776,45	586,23	42,47	58,40	74463	44802	3318
3	2,41	-648,42	558,26	53,09	47,78	67764	38006	2828
4	3,28	-562,30	530,30	53,09	47,78	55183	33262	2463
5	4,16	-513,17	502,33	42,47	47,78	49851	31751	2343
6	4,94	-496,55	477,47	42,47	47,78	48879	30670	2266
7	5,82	-503,80	449,50	42,47	47,78	52246	30894	2291
8	6,69	-533,78	421,53	42,47	47,78	59633	32342	2412
9	7,57	-581,55	393,57	42,47	47,78	70277	34708	2605
10	8,45	-642,18	365,60	42,47	47,78	83346	37699	2850

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	227,85	214
2	1,53	10,62	171,65	162
3	2,41	10,62	121,08	114
4	3,28	0,00	76,12	72
5	4,16	0,00	36,79	35
6	4,94	0,00	6,55	6
7	5,82	0,00	-22,16	-21
8	6,69	0,00	-45,24	-43
9	7,57	0,00	-62,71	-59
10	8,45	0,00	-74,55	-70

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-950,57	614,10	42,47	69,02	84318	51968	3843
2	1,53	-775,69	586,14	42,47	58,40	74360	44762	3315
3	2,41	-647,66	558,17	53,09	47,78	67641	37965	2824
4	3,28	-561,55	530,20	53,09	47,78	55061	33221	2460
5	4,16	-512,41	502,23	42,47	47,78	49729	31708	2340
6	4,94	-495,79	477,37	42,47	47,78	48757	30627	2262
7	5,82	-503,04	449,41	42,47	47,78	52123	30851	2287
8	6,69	-533,02	421,44	42,47	47,78	59509	32300	2408
9	7,57	-580,79	393,47	42,47	47,78	70151	34666	2602
10	8,45	-641,42	365,50	42,47	47,78	83219	37658	2846

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-227,85	-214
2	1,53	10,62	-171,65	-162
3	2,41	10,62	-121,08	-114
4	3,28	0,00	-76,12	-72
5	4,16	0,00	-36,79	-35
6	4,94	0,00	-6,55	-6
7	5,82	0,00	22,16	21
8	6,69	0,00	45,24	43
9	7,57	0,00	62,71	59
10	8,45	0,00	74,55	70

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	1313,76	216,72	79,64	31,86	65269	134868	4907
2	2,39	65,94	216,72	63,71	47,78	4805	338	335
3	4,18	-524,68	216,72	53,09	31,86	109082	31495	2490
4	5,87	-719,72	216,72	53,09	31,86	160835	42175	3376
5	7,66	-762,70	216,72	53,09	31,86	172259	44516	3570
6	9,44	-756,88	216,72	53,09	31,86	170712	44200	3544
7	11,23	-705,09	216,72	53,09	31,86	156949	41378	3309
8	12,91	-510,48	216,72	53,09	31,86	105322	30712	2425
9	14,68	53,86	216,72	63,71	47,78	4321	177	300
10	16,45	1311,58	216,72	79,64	31,86	65165	134625	4899

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-963,09	-906
2	2,39	10,62	-480,12	-452
3	4,18	10,62	-185,87	-175
4	5,87	0,00	-49,08	-46
5	7,66	0,00	-0,28	0
6	9,44	0,00	14,93	14
7	11,23	0,00	64,27	60
8	12,91	10,62	200,75	189
9	14,68	10,62	490,31	461
10	16,45	15,93	963,25	907

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1434,43	176,25	58,40	79,64	147948	63315	4808
2	2,47	-230,21	176,25	74,33	63,71	19528	11620	861
3	4,22	688,32	176,25	58,40	63,71	33154	88329	2548
4	5,91	1341,50	176,25	69,02	53,09	62687	158256	4793
5	7,74	1688,24	176,25	58,40	53,09	81459	236905	6315
6	9,35	1688,97	176,25	58,40	53,09	81493	237012	6318
7	11,19	1341,64	176,25	69,02	53,09	62693	158274	4793
8	12,88	689,18	176,25	58,40	63,71	33193	88456	2551
9	14,63	-228,63	176,25	74,33	63,71	19321	11550	856
10	16,45	-1432,13	176,25	58,40	79,64	147696	63217	4800

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	732,06	689
2	2,47	10,62	591,28	556
3	4,22	10,62	455,52	429
4	5,91	0,00	296,16	279
5	7,74	0,00	88,40	83
6	9,35	0,00	-87,50	-82
7	11,19	0,00	-295,73	-278
8	12,88	10,62	-455,10	-428
9	14,63	10,62	-590,88	-556
10	16,45	15,93	-731,68	-689

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1313,76	980,67	42,47	69,02	109401	73032	5376
2	1,53	-1150,95	952,70	42,47	58,40	105070	67090	4951
3	2,41	-1044,19	924,73	53,09	47,78	107109	61378	4560
4	3,28	-988,54	896,76	53,09	47,78	99744	58248	4322
5	4,16	-979,07	868,80	42,47	47,78	101899	60006	4450
6	4,94	-1005,43	843,94	42,47	47,78	108388	61287	4557
7	5,82	-1069,73	815,97	42,47	47,78	121807	64595	4824
8	6,69	-1165,95	788,00	42,47	47,78	140984	69576	5223
9	7,57	-1289,16	760,03	42,47	47,78	165118	75929	5731
10	8,45	-1434,43	732,06	42,47	47,78	193351	83371	6327

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	219,34	206
2	1,53	10,62	152,66	144
3	2,41	10,62	91,60	86
4	3,28	0,00	36,16	34
5	4,16	0,00	-13,65	-13
6	4,94	0,00	-53,21	-50
7	5,82	0,00	-92,40	-87
8	6,69	0,00	-125,97	-119
9	7,57	0,00	-153,92	-145
10	8,45	0,00	-176,25	-166

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1311,58	980,28	42,47	69,02	109154	72922	5367
2	1,53	-1148,75	952,32	42,47	58,40	104778	66973	4942
3	2,41	-1041,96	924,35	53,09	47,78	106757	61258	4551
4	3,28	-986,29	896,38	53,09	47,78	99389	58127	4313
5	4,16	-976,81	868,41	42,47	47,78	101539	59878	4440
6	4,94	-1003,15	843,55	42,47	47,78	108024	61159	4547
7	5,82	-1067,44	815,58	42,47	47,78	121437	64467	4814
8	6,69	-1163,65	787,62	42,47	47,78	140611	69449	5213
9	7,57	-1286,86	759,65	42,47	47,78	164743	75803	5722
10	8,45	-1432,13	731,68	42,47	47,78	192974	83246	6317

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-219,37	-206
2	1,53	10,62	-152,69	-144
3	2,41	10,62	-91,62	-86
4	3,28	0,00	-36,18	-34
5	4,16	0,00	13,64	13
6	4,94	0,00	53,20	50
7	5,82	0,00	92,39	87
8	6,69	0,00	125,97	119
9	7,57	0,00	153,92	145
10	8,45	0,00	176,25	166

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	943,07	223,90	79,64	31,86	47736	93326	3574
2	2,39	145,33	223,90	63,71	47,78	8819	7042	632
3	4,18	-258,74	223,90	53,09	31,86	38430	16557	1257
4	5,87	-410,50	223,90	53,09	31,86	77947	25238	1969
5	7,66	-455,61	223,90	53,09	31,86	89837	27755	2177
6	9,44	-452,47	223,90	53,09	31,86	89010	27581	2163
7	11,23	-402,59	223,90	53,09	31,86	75867	24795	1933
8	12,91	-250,90	223,90	53,09	31,86	36433	16093	1219
9	14,68	138,36	223,90	63,71	47,78	8454	6265	604
10	16,45	941,76	223,90	79,64	31,86	47674	93181	3570

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-603,31	-568
2	2,39	10,62	-316,79	-298
3	4,18	10,62	-135,24	-127
4	5,87	0,00	-44,33	-42
5	7,66	0,00	-4,56	-4
6	9,44	0,00	15,26	14
7	11,23	0,00	55,60	52
8	12,91	10,62	146,77	138
9	14,68	10,62	325,29	306
10	16,45	15,93	603,43	568

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-643,48	75,78	58,40	79,64	66545	28360	2154
2	2,47	-54,68	75,78	74,33	63,71	2817	2979	215
3	4,22	367,94	75,78	58,40	63,71	17490	48582	1350
4	5,91	639,65	75,78	69,02	53,09	29779	75972	2279
5	7,74	785,85	75,78	58,40	53,09	37830	110745	2935
6	9,35	786,36	75,78	58,40	53,09	37853	110820	2937
7	11,19	640,09	75,78	69,02	53,09	29799	76028	2281
8	12,88	368,66	75,78	58,40	63,71	17522	48688	1352
9	14,63	-53,67	75,78	74,33	63,71	2701	2932	211
10	16,45	-642,17	75,78	58,40	79,64	66401	28304	2150

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	365,63	344
2	2,47	10,62	281,42	265
3	4,22	10,62	200,22	188
4	5,91	0,00	122,23	115
5	7,74	0,00	37,56	35
6	9,35	0,00	-36,93	-35
7	11,19	0,00	-122,07	-115
8	12,88	10,62	-200,05	-188
9	14,63	10,62	-281,25	-265
10	16,45	15,93	-365,47	-344

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-943,07	614,24	42,47	69,02	83380	51605	3815
2	1,53	-769,27	586,27	42,47	58,40	73425	44433	3290
3	2,41	-642,31	558,30	53,09	47,78	66710	37684	2802
4	3,28	-557,27	530,33	53,09	47,78	54324	32994	2442
5	4,16	-509,21	502,36	42,47	47,78	49176	31530	2326
6	4,94	-493,55	477,50	42,47	47,78	48365	30503	2253
7	5,82	-501,88	449,54	42,47	47,78	51912	30787	2282
8	6,69	-532,93	421,57	42,47	47,78	59482	32296	2408
9	7,57	-581,78	393,60	42,47	47,78	70314	34720	2606
10	8,45	-643,48	365,63	42,47	47,78	83574	37769	2855

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	226,63	213
2	1,53	10,62	170,43	160
3	2,41	10,62	119,85	113
4	3,28	0,00	74,90	70
5	4,16	0,00	35,57	33
6	4,94	0,00	5,33	5
7	5,82	0,00	-23,38	-22
8	6,69	0,00	-46,47	-44
9	7,57	0,00	-63,93	-60
10	8,45	0,00	-75,78	-71

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-941,76	614,07	42,47	69,02	83227	51540	3810
2	1,53	-767,96	586,10	42,47	58,40	73247	44364	3284
3	2,41	-641,00	558,13	53,09	47,78	66498	37614	2797
4	3,28	-555,96	530,17	53,09	47,78	54114	32923	2437
5	4,16	-507,90	502,20	42,47	47,78	48966	31456	2320
6	4,94	-492,24	477,34	42,47	47,78	48154	30429	2247
7	5,82	-500,57	449,37	42,47	47,78	51699	30714	2276
8	6,69	-531,62	421,40	42,47	47,78	59267	32223	2402
9	7,57	-580,46	393,43	42,47	47,78	70096	34648	2601
10	8,45	-642,17	365,47	42,47	47,78	83355	37698	2849

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-226,63	-213
2	1,53	10,62	-170,43	-160
3	2,41	10,62	-119,85	-113
4	3,28	0,00	-74,90	-70
5	4,16	0,00	-35,57	-33
6	4,94	0,00	-5,33	-5
7	5,82	0,00	23,38	22
8	6,69	0,00	46,47	44
9	7,57	0,00	63,93	60
10	8,45	0,00	75,78	71

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	1398,64	234,04	79,64	31,86	69529	143411	5227
2	2,39	131,64	234,04	63,71	47,78	8157	5161	581
3	4,18	-486,78	234,04	53,09	31,86	96687	29598	2324
4	5,87	-703,60	234,04	53,09	31,86	154131	41527	3312
5	7,66	-760,52	234,04	53,09	31,86	169246	44634	3570
6	9,44	-757,35	234,04	53,09	31,86	168406	44461	3555
7	11,23	-695,68	234,04	53,09	31,86	152027	41094	3276
8	12,91	-479,28	234,04	53,09	31,86	94708	29181	2290
9	14,68	120,06	234,04	63,71	47,78	7553	4003	536
10	16,45	1397,29	234,04	79,64	31,86	69465	143261	5222

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-963,96	-907
2	2,39	10,62	-496,14	-467
3	4,18	10,62	-201,18	-189
4	5,87	0,00	-60,19	-57
5	7,66	0,00	-5,46	-5
6	9,44	0,00	16,44	15
7	11,23	0,00	73,16	69
8	12,91	10,62	216,90	204
9	14,68	10,62	510,47	480
10	16,45	15,93	963,97	907

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1382,56	158,72	58,40	79,64	143194	60879	4625
2	2,47	-178,44	158,72	74,33	63,71	13833	9178	676
3	4,22	740,00	158,72	58,40	63,71	35256	97237	2718
4	5,91	1393,09	158,72	69,02	53,09	64771	165853	4959
5	7,74	1739,74	158,72	58,40	53,09	83621	245847	6490
6	9,35	1740,38	158,72	58,40	53,09	83651	245942	6492
7	11,19	1392,95	158,72	69,02	53,09	64765	165835	4958
8	12,88	740,40	158,72	58,40	63,71	35274	97297	2720
9	14,63	-177,50	158,72	74,33	63,71	13711	9136	673
10	16,45	-1381,09	158,72	58,40	79,64	143033	60817	4621

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	732,01	689
2	2,47	10,62	591,23	556
3	4,22	10,62	455,47	429
4	5,91	0,00	296,11	279
5	7,74	0,00	88,34	83
6	9,35	0,00	-87,55	-82
7	11,19	0,00	-295,78	-278
8	12,88	10,62	-455,15	-428
9	14,63	10,62	-590,93	-556
10	16,45	15,93	-731,73	-689

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1398,64	980,61	42,47	69,02	119871	77181	5693
2	1,53	-1220,45	952,65	42,47	58,40	115051	70679	5228
3	2,41	-1098,30	924,68	53,09	47,78	116430	64228	4784
4	3,28	-1027,27	896,71	53,09	47,78	106393	60295	4483
5	4,16	-1002,41	868,74	42,47	47,78	105934	61295	4551
6	4,94	-1015,10	843,88	42,47	47,78	110070	61818	4599
7	5,82	-1064,01	815,92	42,47	47,78	120811	64283	4800
8	6,69	-1144,85	787,95	42,47	47,78	137269	68438	5134
9	7,57	-1252,67	759,98	42,47	47,78	158648	73980	5578
10	8,45	-1382,56	732,01	42,47	47,78	184106	80624	6110

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	236,87	223
2	1,53	10,62	170,19	160
3	2,41	10,62	109,13	103
4	3,28	0,00	53,69	51
5	4,16	0,00	3,88	4
6	4,94	0,00	-35,68	-34
7	5,82	0,00	-74,87	-70
8	6,69	0,00	-108,44	-102
9	7,57	0,00	-136,39	-128
10	8,45	0,00	-158,72	-149

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1397,29	980,34	42,47	69,02	119719	77112	5688
2	1,53	-1219,07	952,37	42,47	58,40	114871	70606	5222
3	2,41	-1096,90	924,40	53,09	47,78	116211	64153	4778
4	3,28	-1025,85	896,43	53,09	47,78	106171	60218	4477
5	4,16	-1000,98	868,46	42,47	47,78	105707	61214	4545
6	4,94	-1013,65	843,60	42,47	47,78	109841	61736	4592
7	5,82	-1062,55	815,64	42,47	47,78	120579	64202	4793
8	6,69	-1143,38	787,67	42,47	47,78	137034	68357	5128
9	7,57	-1251,21	759,70	42,47	47,78	158411	73899	5572
10	8,45	-1381,09	731,73	42,47	47,78	183867	80543	6104

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-236,90	-223
2	1,53	10,62	-170,22	-160
3	2,41	10,62	-109,16	-103
4	3,28	0,00	-53,71	-51
5	4,16	0,00	-3,90	-4
6	4,94	0,00	35,67	34
7	5,82	0,00	74,86	70
8	6,69	0,00	108,44	102
9	7,57	0,00	136,39	128
10	8,45	0,00	158,72	149

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	969,45	228,99	79,64	31,86	49056	95996	3673
2	2,39	163,41	228,99	63,71	47,78	9790	8907	705
3	4,18	-250,49	228,99	53,09	31,86	35708	16095	1217
4	5,87	-409,45	228,99	53,09	31,86	76991	25230	1966
5	7,66	-459,46	228,99	53,09	31,86	90164	28024	2197
6	9,44	-458,09	228,99	53,09	31,86	89803	27948	2190
7	11,23	-406,00	228,99	53,09	31,86	76083	25037	1950
8	12,91	-247,10	228,99	53,09	31,86	34848	15893	1200
9	14,68	156,88	228,99	63,71	47,78	9449	8144	679
10	16,45	968,69	228,99	79,64	31,86	49020	95912	3671

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-603,70	-568
2	2,39	10,62	-323,07	-304
3	4,18	10,62	-140,55	-132
4	5,87	0,00	-48,23	-45
5	7,66	0,00	-6,82	-6
6	9,44	0,00	14,94	14
7	11,23	0,00	57,92	55
8	12,91	10,62	152,61	144
9	14,68	10,62	334,41	315
10	16,45	15,93	603,72	568

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-629,70	70,63	58,40	79,64	65308	27706	2105
2	2,47	-40,96	70,63	74,33	63,71	1528	2301	164
3	4,22	381,60	70,63	58,40	63,71	18035	50978	1394
4	5,91	653,25	70,63	69,02	53,09	30321	78008	2322
5	7,74	799,38	70,63	58,40	53,09	38390	113136	2980
6	9,35	799,83	70,63	58,40	53,09	38411	113202	2982
7	11,19	653,50	70,63	69,02	53,09	30332	78040	2323
8	12,88	382,01	70,63	58,40	63,71	18054	51039	1396
9	14,63	-40,38	70,63	74,33	63,71	1469	2273	162
10	16,45	-628,94	70,63	58,40	79,64	65225	27674	2103

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	365,60	344
2	2,47	10,62	281,38	265
3	4,22	10,62	200,18	188
4	5,91	0,00	122,20	115
5	7,74	0,00	37,53	35
6	9,35	0,00	-36,97	-35
7	11,19	0,00	-122,10	-115
8	12,88	10,62	-200,08	-188
9	14,63	10,62	-281,29	-265
10	16,45	15,93	-365,50	-344

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-969,45	614,20	42,47	69,02	86657	52885	3913
2	1,53	-791,13	586,23	42,47	58,40	76583	45556	3376
3	2,41	-659,66	558,26	53,09	47,78	69701	38597	2874
4	3,28	-570,10	530,30	53,09	47,78	56511	33677	2496
5	4,16	-517,52	502,33	42,47	47,78	50592	31995	2362
6	4,94	-497,84	477,47	42,47	47,78	49099	30742	2271
7	5,82	-501,65	449,50	42,47	47,78	51876	30775	2281
8	6,69	-528,19	421,53	42,47	47,78	58658	32037	2388
9	7,57	-572,51	393,57	42,47	47,78	68684	34220	2567
10	8,45	-629,70	365,60	42,47	47,78	81128	37035	2797

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	231,78	218
2	1,53	10,62	175,58	165
3	2,41	10,62	125,00	118
4	3,28	0,00	80,05	75
5	4,16	0,00	40,72	38
6	4,94	0,00	10,47	10
7	5,82	0,00	-18,23	-17
8	6,69	0,00	-41,32	-39
9	7,57	0,00	-58,79	-55
10	8,45	0,00	-70,63	-66

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-968,69	614,10	42,47	69,02	86568	52847	3910
2	1,53	-790,37	586,14	42,47	58,40	76480	45516	3373
3	2,41	-658,90	558,17	53,09	47,78	69578	38556	2871
4	3,28	-569,34	530,20	53,09	47,78	56389	33636	2492
5	4,16	-516,76	502,23	42,47	47,78	50470	31952	2359
6	4,94	-497,08	477,37	42,47	47,78	48977	30700	2268
7	5,82	-500,89	449,41	42,47	47,78	51753	30732	2278
8	6,69	-527,43	421,44	42,47	47,78	58533	31994	2384
9	7,57	-571,76	393,47	42,47	47,78	68558	34179	2564
10	8,45	-628,94	365,50	42,47	47,78	81001	36993	2794

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-231,78	-218
2	1,53	10,62	-175,58	-165
3	2,41	10,62	-125,00	-118
4	3,28	0,00	-80,05	-75
5	4,16	0,00	-40,72	-38
6	4,94	0,00	-10,47	-10
7	5,82	0,00	18,23	17
8	6,69	0,00	41,32	39
9	7,57	0,00	58,79	55
10	8,45	0,00	70,63	66

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	1298,53	203,31	79,64	31,86	64367	133865	4842
2	2,39	46,40	203,31	63,71	47,78	3898	317	270
3	4,18	-543,20	203,31	53,09	31,86	115845	32349	2568
4	5,87	-735,75	203,31	53,09	31,86	166982	42864	3440
5	7,66	-778,11	203,31	53,09	31,86	178247	45167	3632
6	9,44	-774,94	203,31	53,09	31,86	177405	44995	3617
7	11,23	-727,78	203,31	53,09	31,86	164863	42430	3404
8	12,91	-535,60	203,31	53,09	31,86	113829	31932	2534
9	14,68	35,18	203,31	63,71	47,78	3477	725	239
10	16,45	1297,18	203,31	79,64	31,86	64303	133715	4837

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-963,34	-907
2	2,39	10,62	-481,56	-453
3	4,18	10,62	-184,96	-174
4	5,87	0,00	-48,57	-46
5	7,66	0,00	-1,50	-1
6	9,44	0,00	12,02	11
7	11,23	0,00	61,19	58
8	12,91	10,62	200,57	189
9	14,68	10,62	496,17	467
10	16,45	15,93	963,35	907

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1525,11	189,83	58,40	79,64	157171	67349	5114
2	2,47	-320,99	189,83	74,33	63,71	30675	15712	1176
3	4,22	597,45	189,83	58,40	63,71	29224	73967	2235
4	5,91	1250,55	189,83	69,02	53,09	58775	145945	4487
5	7,74	1597,19	189,83	58,40	53,09	77387	222403	5992
6	9,35	1597,83	189,83	58,40	53,09	77417	222498	5994
7	11,19	1250,41	189,83	69,02	53,09	58769	145928	4487
8	12,88	597,86	189,83	58,40	63,71	29242	74027	2236
9	14,63	-320,04	189,83	74,33	63,71	30549	15671	1173
10	16,45	-1523,64	189,83	58,40	79,64	157010	67287	5109

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	732,01	689
2	2,47	10,62	591,23	556
3	4,22	10,62	455,47	429
4	5,91	0,00	296,11	279
5	7,74	0,00	88,34	83
6	9,35	0,00	-87,55	-82
7	11,19	0,00	-295,78	-278
8	12,88	10,62	-455,15	-428
9	14,63	10,62	-590,93	-556
10	16,45	15,93	-731,73	-689

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1298,53	980,61	42,47	69,02	107531	72285	5319
2	1,53	-1147,63	952,65	42,47	58,40	104598	66918	4938
3	2,41	-1052,79	924,68	53,09	47,78	108590	61832	4596
4	3,28	-1009,05	896,71	53,09	47,78	103264	59333	4407
5	4,16	-1011,50	868,74	42,47	47,78	107505	61795	4590
6	4,94	-1048,45	843,88	42,47	47,78	115870	63646	4742
7	5,82	-1124,66	815,92	42,47	47,78	131441	67578	5058
8	6,69	-1232,79	787,95	42,47	47,78	152799	73169	5506
9	7,57	-1367,92	759,98	42,47	47,78	179125	80123	6062
10	8,45	-1525,11	732,01	42,47	47,78	209549	88162	6704

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	205,76	194
2	1,53	10,62	139,08	131
3	2,41	10,62	78,02	73
4	3,28	0,00	22,58	21
5	4,16	0,00	-27,23	-26
6	4,94	0,00	-66,79	-63
7	5,82	0,00	-105,98	-100
8	6,69	0,00	-139,55	-131
9	7,57	0,00	-167,50	-158
10	8,45	0,00	-189,83	-179

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1297,18	980,34	42,47	69,02	107379	72217	5313
2	1,53	-1146,26	952,37	42,47	58,40	104419	66844	4932
3	2,41	-1051,39	924,40	53,09	47,78	108372	61756	4590
4	3,28	-1007,63	896,43	53,09	47,78	103042	59257	4401
5	4,16	-1010,06	868,46	42,47	47,78	107278	61715	4584
6	4,94	-1047,00	843,60	42,47	47,78	115641	63565	4735
7	5,82	-1123,20	815,64	42,47	47,78	131208	67497	5052
8	6,69	-1231,33	787,67	42,47	47,78	152563	73088	5499
9	7,57	-1366,45	759,70	42,47	47,78	178887	80042	6055
10	8,45	-1523,64	731,73	42,47	47,78	209311	88082	6698

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-205,79	-194
2	1,53	10,62	-139,11	-131
3	2,41	10,62	-78,05	-73
4	3,28	0,00	-22,60	-21
5	4,16	0,00	27,21	26
6	4,94	0,00	66,78	63
7	5,82	0,00	105,97	100
8	6,69	0,00	139,55	131
9	7,57	0,00	167,50	158
10	8,45	0,00	189,83	179

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	944,42	221,31	79,64	31,86	47767	93608	3577
2	2,39	142,10	221,31	63,71	47,78	8636	6786	619
3	4,18	-264,60	221,31	53,09	31,86	40253	16887	1284
4	5,87	-417,49	221,31	53,09	31,86	80139	25603	2001
5	7,66	-463,86	221,31	53,09	31,86	92369	28185	2214
6	9,44	-462,49	221,31	53,09	31,86	92008	28110	2208
7	11,23	-414,02	221,31	53,09	31,86	79226	25409	1985
8	12,91	-261,18	221,31	53,09	31,86	39376	16686	1268
9	14,68	135,66	221,31	63,71	47,78	8298	6072	593
10	16,45	943,67	221,31	79,64	31,86	47731	93524	3574

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-603,55	-568
2	2,39	10,62	-319,43	-301
3	4,18	10,62	-136,50	-128
4	5,87	0,00	-45,32	-43
5	7,66	0,00	-5,82	-5
6	9,44	0,00	13,83	13
7	11,23	0,00	54,93	52
8	12,91	10,62	148,52	140
9	14,68	10,62	330,84	311
10	16,45	15,93	603,57	568

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-665,34	78,40	58,40	79,64	68802	29324	2227
2	2,47	-76,60	78,40	74,33	63,71	5358	4012	293
3	4,22	345,96	78,40	58,40	63,71	16536	45148	1274
4	5,91	617,61	78,40	69,02	53,09	28823	73029	2204
5	7,74	763,75	78,40	58,40	53,09	36833	107273	2856
6	9,35	764,20	78,40	58,40	53,09	36854	107340	2857
7	11,19	617,86	78,40	69,02	53,09	28835	73061	2205
8	12,88	346,37	78,40	58,40	63,71	16555	45209	1275
9	14,63	-76,01	78,40	74,33	63,71	5284	3985	291
10	16,45	-664,58	78,40	58,40	79,64	68719	29292	2225

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	365,60	344
2	2,47	10,62	281,38	265
3	4,22	10,62	200,18	188
4	5,91	0,00	122,20	115
5	7,74	0,00	37,53	35
6	9,35	0,00	-36,97	-35
7	11,19	0,00	-122,10	-115
8	12,88	10,62	-200,08	-188
9	14,63	10,62	-281,29	-265
10	16,45	15,93	-365,50	-344

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-944,42	614,20	42,47	69,02	83550	51670	3820
2	1,53	-772,93	586,23	42,47	58,40	73955	44621	3304
3	2,41	-648,28	558,26	53,09	47,78	67740	37998	2827
4	3,28	-565,55	530,30	53,09	47,78	55735	33435	2477
5	4,16	-519,79	502,33	42,47	47,78	50979	32121	2372
6	4,94	-506,18	477,47	42,47	47,78	50524	31207	2308
7	5,82	-516,81	449,50	42,47	47,78	54492	31613	2347
8	6,69	-550,17	421,53	42,47	47,78	62497	33237	2482
9	7,57	-601,33	393,57	42,47	47,78	73768	35772	2689
10	8,45	-665,34	365,60	42,47	47,78	87466	38931	2946

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	224,00	211
2	1,53	10,62	167,80	158
3	2,41	10,62	117,22	110
4	3,28	0,00	72,27	68
5	4,16	0,00	32,94	31
6	4,94	0,00	2,70	3
7	5,82	0,00	-26,01	-24
8	6,69	0,00	-49,10	-46
9	7,57	0,00	-66,56	-63
10	8,45	0,00	-78,40	-74

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-943,67	614,10	42,47	69,02	83461	51633	3817
2	1,53	-772,17	586,14	42,47	58,40	73852	44581	3301
3	2,41	-647,52	558,17	53,09	47,78	67617	37958	2824
4	3,28	-564,79	530,20	53,09	47,78	55613	33394	2473
5	4,16	-519,03	502,23	42,47	47,78	50857	32079	2369
6	4,94	-505,42	477,37	42,47	47,78	50401	31165	2304
7	5,82	-516,06	449,41	42,47	47,78	54368	31570	2343
8	6,69	-549,42	421,44	42,47	47,78	62372	33195	2478
9	7,57	-600,57	393,47	42,47	47,78	73642	35730	2686
10	8,45	-664,58	365,50	42,47	47,78	87339	38890	2943

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-224,00	-211
2	1,53	10,62	-167,80	-158
3	2,41	10,62	-117,22	-110
4	3,28	0,00	-72,27	-68
5	4,16	0,00	-32,94	-31
6	4,94	0,00	-2,70	-3
7	5,82	0,00	26,01	24
8	6,69	0,00	49,10	46
9	7,57	0,00	66,56	63
10	8,45	0,00	78,40	74

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	1461,48	247,48	79,64	31,86	72692	149703	5464
2	2,39	185,14	247,48	63,71	47,78	11023	10640	795
3	4,18	-451,36	247,48	53,09	31,86	85535	27764	2166
4	5,87	-683,43	247,48	53,09	31,86	146904	40596	3227
5	7,66	-749,47	247,48	53,09	31,86	164433	44210	3527
6	9,44	-746,31	247,48	53,09	31,86	163593	44037	3513
7	11,23	-675,53	247,48	53,09	31,86	144810	40163	3191
8	12,91	-443,93	247,48	53,09	31,86	83580	27347	2131
9	14,68	173,33	247,48	63,71	47,78	10409	9242	749
10	16,45	1460,13	247,48	79,64	31,86	72628	149553	5459

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-964,34	-908
2	2,39	10,62	-505,29	-476
3	4,18	10,62	-211,36	-199
4	5,87	0,00	-67,48	-64
5	7,66	0,00	-7,95	-7
6	9,44	0,00	19,22	18
7	11,23	0,00	80,68	76
8	12,91	10,62	227,16	214
9	14,68	10,62	519,45	489
10	16,45	15,93	964,35	908

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1339,30	145,11	58,40	79,64	139175	58861	4474
2	2,47	-135,18	145,11	74,33	63,71	9088	7123	520
3	4,22	783,26	145,11	58,40	63,71	37021	104625	2862
4	5,91	1436,35	145,11	69,02	53,09	66531	172157	5098
5	7,74	1783,00	145,11	58,40	53,09	85451	253277	6638
6	9,35	1783,64	145,11	58,40	53,09	85481	253372	6640
7	11,19	1436,22	145,11	69,02	53,09	66525	172140	5098
8	12,88	783,67	145,11	58,40	63,71	37040	104685	2863
9	14,63	-134,23	145,11	74,33	63,71	8970	7080	517
10	16,45	-1337,83	145,11	58,40	79,64	139014	58798	4469

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	732,01	689
2	2,47	10,62	591,23	556
3	4,22	10,62	455,47	429
4	5,91	0,00	296,11	279
5	7,74	0,00	88,34	83
6	9,35	0,00	-87,55	-82
7	11,19	0,00	-295,78	-278
8	12,88	10,62	-455,15	-428
9	14,63	10,62	-590,93	-556
10	16,45	15,93	-731,73	-689

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1461,48	980,61	42,47	69,02	127645	80242	5927
2	1,53	-1271,35	952,65	42,47	58,40	122389	73297	5430
3	2,41	-1137,26	924,68	53,09	47,78	123169	66270	4944
4	3,28	-1054,29	896,71	53,09	47,78	111047	61718	4594
5	4,16	-1017,50	868,74	42,47	47,78	108545	62126	4616
6	4,94	-1019,58	843,88	42,47	47,78	110849	62064	4618
7	5,82	-1056,56	815,92	42,47	47,78	119508	63877	4768
8	6,69	-1125,46	787,95	42,47	47,78	133854	67391	5052
9	7,57	-1221,35	759,98	42,47	47,78	153096	72304	5446
10	8,45	-1339,30	732,01	42,47	47,78	176398	78328	5929

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	250,48	236
2	1,53	10,62	183,80	173
3	2,41	10,62	122,73	116
4	3,28	0,00	67,30	63
5	4,16	0,00	17,48	16
6	4,94	0,00	-22,08	-21
7	5,82	0,00	-61,27	-58
8	6,69	0,00	-94,84	-89
9	7,57	0,00	-122,79	-116
10	8,45	0,00	-145,11	-137

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-1460,13	980,34	42,47	69,02	127493	80174	5922
2	1,53	-1269,97	952,37	42,47	58,40	122208	73224	5424
3	2,41	-1135,87	924,40	53,09	47,78	122949	66195	4938
4	3,28	-1052,88	896,43	53,09	47,78	110825	61642	4589
5	4,16	-1016,07	868,46	42,47	47,78	108318	62045	4610
6	4,94	-1018,14	843,60	42,47	47,78	110620	61982	4612
7	5,82	-1055,10	815,64	42,47	47,78	119275	63796	4762
8	6,69	-1123,99	787,67	42,47	47,78	133619	67310	5045
9	7,57	-1219,88	759,70	42,47	47,78	152859	72223	5440
10	8,45	-1337,83	731,73	42,47	47,78	176160	78247	5923

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-250,51	-236
2	1,53	10,62	-183,82	-173
3	2,41	10,62	-122,76	-116
4	3,28	0,00	-67,32	-63
5	4,16	0,00	-17,50	-16
6	4,94	0,00	22,06	21
7	5,82	0,00	61,26	58
8	6,69	0,00	94,83	89
9	7,57	0,00	122,79	116
10	8,45	0,00	145,11	137

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	985,16	232,35	79,64	31,86	49847	97569	3733
2	2,39	176,79	232,35	63,71	47,78	10502	10345	758
3	4,18	-241,64	232,35	53,09	31,86	33065	15582	1174
4	5,87	-404,41	232,35	53,09	31,86	75216	24980	1944
5	7,66	-456,70	232,35	53,09	31,86	88980	27906	2185
6	9,44	-455,33	232,35	53,09	31,86	88620	27830	2179
7	11,23	-400,96	232,35	53,09	31,86	74311	24786	1928
8	12,91	-238,26	232,35	53,09	31,86	32216	15378	1157
9	14,68	170,19	232,35	63,71	47,78	10161	9557	732
10	16,45	984,40	232,35	79,64	31,86	49811	97485	3730

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-603,80	-568
2	2,39	10,62	-325,36	-306
3	4,18	10,62	-143,10	-135
4	5,87	0,00	-50,05	-47
5	7,66	0,00	-7,44	-7
6	9,44	0,00	15,63	15
7	11,23	0,00	59,80	56
8	12,91	10,62	155,17	146
9	14,68	10,62	336,66	317
10	16,45	15,93	603,82	568

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-618,88	67,23	58,40	79,64	64303	27201	2068
2	2,47	-30,14	67,23	74,33	63,71	645	1774	125
3	4,22	392,41	67,23	58,40	63,71	18476	52826	1430
4	5,91	664,06	67,23	69,02	53,09	30761	79584	2357
5	7,74	810,20	67,23	58,40	53,09	38847	114993	3017
6	9,35	810,65	67,23	58,40	53,09	38868	115060	3019
7	11,19	664,31	67,23	69,02	53,09	30772	79616	2358
8	12,88	392,83	67,23	58,40	63,71	18494	52887	1431
9	14,63	-29,56	67,23	74,33	63,71	599	1748	123
10	16,45	-618,13	67,23	58,40	79,64	64220	27169	2065

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	365,60	344
2	2,47	10,62	281,38	265
3	4,22	10,62	200,18	188
4	5,91	0,00	122,20	115
5	7,74	0,00	37,53	35
6	9,35	0,00	-36,97	-35
7	11,19	0,00	-122,10	-115
8	12,88	10,62	-200,08	-188
9	14,63	10,62	-281,29	-265
10	16,45	15,93	-365,50	-344

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-985,16	614,20	42,47	69,02	88610	53647	3972
2	1,53	-803,86	586,23	42,47	58,40	78423	46208	3427
3	2,41	-669,40	558,26	53,09	47,78	71384	39108	2914
4	3,28	-576,86	530,30	53,09	47,78	57665	34036	2524
5	4,16	-521,29	502,33	42,47	47,78	51235	32205	2379
6	4,94	-498,96	477,47	42,47	47,78	49291	30805	2276
7	5,82	-499,79	449,50	42,47	47,78	51555	30671	2273
8	6,69	-523,34	421,53	42,47	47,78	57813	31771	2367
9	7,57	-564,68	393,57	42,47	47,78	67304	33798	2534
10	8,45	-618,88	365,60	42,47	47,78	79207	36458	2752

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	235,18	221
2	1,53	10,62	178,98	168
3	2,41	10,62	128,40	121
4	3,28	0,00	83,45	79
5	4,16	0,00	44,12	42
6	4,94	0,00	13,88	13
7	5,82	0,00	-14,83	-14
8	6,69	0,00	-37,92	-36
9	7,57	0,00	-55,39	-52
10	8,45	0,00	-67,23	-63

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-984,40	614,10	42,47	69,02	88521	53609	3969
2	1,53	-803,10	586,14	42,47	58,40	78320	46169	3424
3	2,41	-668,64	558,17	53,09	47,78	71260	39068	2911
4	3,28	-576,10	530,20	53,09	47,78	57543	33995	2521
5	4,16	-520,54	502,23	42,47	47,78	51113	32163	2375
6	4,94	-498,20	477,37	42,47	47,78	49168	30762	2273
7	5,82	-499,03	449,41	42,47	47,78	51432	30629	2270
8	6,69	-522,58	421,44	42,47	47,78	57689	31729	2364
9	7,57	-563,92	393,47	42,47	47,78	67179	33756	2531
10	8,45	-618,13	365,50	42,47	47,78	79080	36417	2749

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-235,18	-221
2	1,53	10,62	-178,98	-168
3	2,41	10,62	-128,40	-121
4	3,28	0,00	-83,45	-79
5	4,16	0,00	-44,12	-42
6	4,94	0,00	-13,88	-13
7	5,82	0,00	14,83	14
8	6,69	0,00	37,92	36
9	7,57	0,00	55,39	52
10	8,45	0,00	67,23	63

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	1404,25	243,81	79,64	31,86	69924	143532	5255
2	2,39	551,73	250,44	63,71	47,78	29019	58800	2179
3	4,18	20,15	257,25	53,09	31,86	3652	1795	249
4	5,87	-259,14	263,67	53,09	31,86	33746	16771	1258
5	7,66	-427,12	270,47	53,09	31,86	76113	26614	2060
6	9,44	-537,27	277,27	53,09	31,86	104147	32871	2572
7	11,23	-598,71	284,06	53,09	31,86	119437	36362	2857
8	12,91	-545,52	290,48	53,09	31,86	104539	33468	2615
9	14,68	-219,47	297,21	63,71	47,78	14800	12913	938
10	16,45	624,22	303,94	79,64	31,86	33426	54087	2472

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-594,78	-560
2	2,39	10,62	-378,09	-356
3	4,18	10,62	-212,46	-200
4	5,87	0,00	-117,07	-110
5	7,66	0,00	-69,95	-66
6	9,44	0,00	-47,51	-45
7	11,23	0,00	-6,49	-6
8	12,91	10,62	94,92	89
9	14,68	10,62	313,31	295
10	16,45	15,93	671,37	632

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-359,89	89,07	58,40	79,64	34753	16450	1239
2	2,47	177,73	96,00	74,33	63,71	8660	15394	644
3	4,22	545,02	102,68	58,40	63,71	25783	72675	1992
4	5,91	758,09	109,09	69,02	53,09	35551	88843	2716
5	7,74	834,49	116,05	58,40	53,09	40665	114943	3143
6	9,35	768,32	122,18	58,40	53,09	37649	104690	2905
7	11,19	539,82	129,18	69,02	53,09	25975	60102	1971
8	12,88	187,42	135,59	58,40	63,71	9932	17895	739
9	14,63	-324,98	142,27	74,33	63,71	34261	15409	1165
10	16,45	-1013,07	149,20	58,40	79,64	103173	45037	3414

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	339,24	319
2	2,47	10,62	251,56	237
3	4,22	10,62	167,02	157
4	5,91	0,00	85,83	81
5	7,74	0,00	-2,32	-2
6	9,35	0,00	-79,88	-75
7	11,19	0,00	-168,51	-159
8	12,88	10,62	-249,70	-235
9	14,63	10,62	-334,25	-315
10	16,45	15,93	-421,92	-397

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1404,25	602,68	42,47	69,02	141724	73655	5509
2	1,53	-1061,94	573,05	42,47	58,40	116955	59176	4434
3	2,41	-787,97	543,41	53,09	47,78	93253	45151	3395
4	3,28	-577,38	513,77	53,09	47,78	59035	33955	2522
5	4,16	-425,25	484,13	42,47	47,78	36409	26685	1954
6	4,94	-335,11	457,79	42,47	47,78	23644	21366	1549
7	5,82	-279,93	428,15	42,47	47,78	17030	18018	1299
8	6,69	-268,96	398,52	42,47	47,78	17101	17265	1246
9	7,57	-297,26	368,88	42,47	47,78	23373	18797	1370
10	8,45	-359,89	339,24	42,47	47,78	35941	22187	1641

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	430,89	406
2	1,53	10,62	350,22	330
3	2,41	10,62	275,16	259
4	3,28	0,00	205,73	194
5	4,16	0,00	141,93	134
6	4,94	0,00	89,93	85
7	5,82	0,00	36,75	35
8	6,69	0,00	-10,82	-10
9	7,57	0,00	-52,76	-50
10	8,45	0,00	-89,07	-84

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-624,22	685,36	42,47	69,02	40937	36436	2644
2	1,53	-539,42	655,73	42,47	58,40	37003	32851	2384
3	2,41	-498,55	626,09	53,09	47,78	37735	30301	2209
4	3,28	-496,65	596,45	53,09	47,78	39437	30065	2197
5	4,16	-528,81	566,81	42,47	47,78	47771	33000	2424
6	4,94	-581,99	540,47	42,47	47,78	58735	35827	2651
7	5,82	-665,00	510,83	42,47	47,78	75435	40184	3000

8	6,69	-767,81	481,20	42,47	47,78	95959	45485	3425
9	7,57	-885,47	451,56	42,47	47,78	119386	51462	3905
10	8,45	-1013,07	421,92	42,47	47,78	144771	57865	4421

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-123,52	-116
2	1,53	10,62	-70,67	-67
3	2,41	10,62	-23,43	-22
4	3,28	0,00	18,19	17
5	4,16	0,00	54,18	51
6	4,94	0,00	81,45	77
7	5,82	0,00	106,82	101
8	6,69	0,00	126,57	119
9	7,57	0,00	140,70	132
10	8,45	0,00	149,20	140

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	1340,18	242,24	79,64	31,86	66860	136494	5022
2	2,39	562,67	248,87	63,71	47,78	29524	60380	2218
3	4,18	63,10	255,68	53,09	31,86	5364	125	372
4	5,87	-208,06	262,10	53,09	31,86	21509	13597	1004
5	7,66	-375,59	268,90	53,09	31,86	62880	23659	1818
6	9,44	-485,74	275,70	53,09	31,86	90795	29971	2334
7	11,23	-547,62	282,49	53,09	31,86	106169	33503	2621
8	12,91	-502,51	288,91	53,09	31,86	93436	31041	2415
9	14,68	-207,80	295,64	63,71	47,78	13122	12279	889
10	16,45	560,15	302,37	79,64	31,86	30314	47124	2236

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	-536,21	-505
2	2,39	10,62	-350,53	-330
3	4,18	10,62	-203,55	-192
4	5,87	0,00	-115,86	-109
5	7,66	0,00	-70,39	-66
6	9,44	0,00	-47,43	-45
7	11,23	0,00	-8,32	-8
8	12,91	10,62	84,97	80
9	14,68	10,62	284,39	268

10 16,45 15,93 612,80 577

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-308,22	90,66	58,40	79,64	29017	14259	1071
2	2,47	180,99	97,59	74,33	63,71	8817	15686	656
3	4,22	513,54	104,26	58,40	63,71	24391	67917	1882
4	5,91	704,27	110,68	69,02	53,09	33150	81959	2530
5	7,74	768,67	117,64	58,40	53,09	37604	105078	2903
6	9,35	702,47	123,77	58,40	53,09	34583	94823	2665
7	11,19	486,01	130,77	69,02	53,09	23564	53233	1784
8	12,88	155,94	137,18	58,40	63,71	8454	13311	624
9	14,63	-321,71	143,86	74,33	63,71	33720	15286	1155
10	16,45	-961,40	150,79	58,40	79,64	97422	42858	3247

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	309,18	291
2	2,47	10,62	228,43	215
3	4,22	10,62	150,56	142
4	5,91	0,00	75,79	71
5	7,74	0,00	-5,40	-5
6	9,35	0,00	-76,84	-72
7	11,19	0,00	-158,47	-149
8	12,88	10,62	-233,24	-220
9	14,63	10,62	-311,11	-293
10	16,45	15,93	-391,86	-369

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1340,18	542,94	42,47	69,02	137128	69937	5238
2	1,53	-999,27	516,64	42,47	58,40	111592	55455	4161
3	2,41	-726,69	490,34	53,09	47,78	86898	41548	3127
4	3,28	-517,50	464,05	53,09	47,78	52635	30457	2261

5	4,16	-366,76	437,75	42,47	47,78	30008	23112	1688
6	4,94	-277,86	414,37	42,47	47,78	17511	17846	1288
7	5,82	-224,08	388,07	42,47	47,78	11230	14579	1044
8	6,69	-214,50	361,77	42,47	47,78	11237	13923	998
9	7,57	-244,19	335,48	42,47	47,78	17113	15577	1129
10	8,45	-308,22	309,18	42,47	47,78	29388	19115	1409

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	429,30	404
2	1,53	10,62	348,63	328
3	2,41	10,62	273,58	257
4	3,28	0,00	204,14	192
5	4,16	0,00	140,34	132
6	4,94	0,00	88,34	83
7	5,82	0,00	35,16	33
8	6,69	0,00	-12,40	-12
9	7,57	0,00	-54,34	-51
10	8,45	0,00	-90,66	-85

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-560,15	625,62	42,47	69,02	36238	32772	2376
2	1,53	-476,75	599,32	42,47	58,40	31647	29147	2112
3	2,41	-437,27	573,02	53,09	47,78	31525	26676	1940
4	3,28	-436,77	546,73	53,09	47,78	33178	26539	1935
5	4,16	-470,32	520,43	42,47	47,78	41324	29437	2159
6	4,94	-524,74	497,05	42,47	47,78	52220	32365	2393
7	5,82	-609,14	470,75	42,47	47,78	68873	36830	2749
8	6,69	-713,35	444,46	42,47	47,78	89369	42235	3181
9	7,57	-832,41	418,16	42,47	47,78	112773	48313	3668
10	8,45	-961,40	391,86	42,47	47,78	138133	54818	4190

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	-121,94	-115
2	1,53	10,62	-69,08	-65
3	2,41	10,62	-21,84	-21
4	3,28	0,00	19,78	19
5	4,16	0,00	55,77	52
6	4,94	0,00	83,04	78

7	5,82	0,00	108,41	102
8	6,69	0,00	128,16	121
9	7,57	0,00	142,28	134
10	8,45	0,00	150,79	142

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	624,97	303,94	79,64	31,86	33463	54169	2474
2	2,39	-213,50	297,31	63,71	47,78	13881	12593	913
3	4,18	-549,30	290,50	53,09	31,86	105529	33679	2632
4	5,87	-602,42	284,08	53,09	31,86	120416	36568	2874
5	7,66	-538,72	277,28	53,09	31,86	104528	32952	2579
6	9,44	-425,83	270,48	53,09	31,86	75777	26541	2054
7	11,23	-255,96	263,69	53,09	31,86	32953	16578	1243
8	12,91	23,08	257,27	53,09	31,86	3770	1683	257
9	14,68	543,80	250,54	63,71	47,78	28642	57721	2149
10	16,45	1403,48	243,81	79,64	31,86	69888	143447	5252

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-671,35	-632
2	2,39	10,62	-299,44	-282
3	4,18	10,62	-81,81	-77
4	5,87	0,00	16,36	15
5	7,66	0,00	55,72	52
6	9,44	0,00	78,46	74
7	11,23	0,00	127,30	120
8	12,91	10,62	224,53	211
9	14,68	10,62	388,18	365
10	16,45	15,93	594,80	560

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1013,83	149,20	58,40	79,64	103256	45069	3417

2	2,47	-325,56	142,27	74,33	63,71	34339	15434	1167
3	4,22	187,00	135,59	58,40	63,71	9912	17835	738
4	5,91	539,57	129,18	69,02	53,09	25964	60070	1970
5	7,74	767,45	122,22	58,40	53,09	37608	104557	2902
6	9,35	834,55	116,09	58,40	53,09	40668	114947	3143
7	11,19	758,34	109,09	69,02	53,09	35562	88875	2716
8	12,88	545,43	102,68	58,40	63,71	25802	72736	1994
9	14,63	178,31	96,00	74,33	63,71	8685	15461	646
10	16,45	-359,14	89,07	58,40	79,64	34670	16417	1236

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	15,93	422,02	397
2	2,47	10,62	334,34	315
3	4,22	10,62	249,80	235
4	5,91	0,00	168,61	159
5	7,74	0,00	80,46	76
6	9,35	0,00	2,90	3
7	11,19	0,00	-85,74	-81
8	12,88	10,62	-166,93	-157
9	14,63	10,62	-251,47	-237
10	16,45	15,93	-339,14	-319

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,65	-624,97	685,46	42,47	69,02	41021	36475	2647
2	1,53	-540,17	655,82	42,47	58,40	37099	32892	2387
3	2,41	-499,30	626,19	53,09	47,78	37848	30343	2212
4	3,28	-497,40	596,55	53,09	47,78	39552	30107	2201
5	4,16	-529,56	566,91	42,47	47,78	47890	33043	2428
6	4,94	-582,74	540,57	42,47	47,78	58857	35870	2654
7	5,82	-665,75	510,93	42,47	47,78	75559	40225	3003
8	6,69	-768,56	481,29	42,47	47,78	96085	45527	3428
9	7,57	-886,23	451,65	42,47	47,78	119512	51503	3909
10	8,45	-1013,83	422,02	42,47	47,78	144899	57906	4424

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ_c
1	0,65	10,62	123,52	116
2	1,53	10,62	70,67	67
3	2,41	10,62	23,43	22

4	3,28	0,00	-18,19	-17
5	4,16	0,00	-54,18	-51
6	4,94	0,00	-81,45	-77
7	5,82	0,00	-106,82	-101
8	6,69	0,00	-126,57	-119
9	7,57	0,00	-140,70	-132
10	8,45	0,00	-149,20	-140

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1403,48	602,59	42,47	69,02	141633	73618	5506
2	1,53	-1061,18	572,95	42,47	58,40	116850	59136	4431
3	2,41	-787,20	543,31	53,09	47,78	93128	45111	3391
4	3,28	-576,62	513,68	53,09	47,78	58912	33914	2519
5	4,16	-424,49	484,04	42,47	47,78	36290	26641	1951
6	4,94	-334,35	457,69	42,47	47,78	23532	21321	1546
7	5,82	-279,18	428,06	42,47	47,78	16923	17972	1295
8	6,69	-268,21	398,42	42,47	47,78	16993	17221	1243
9	7,57	-296,50	368,78	42,47	47,78	23258	18753	1367
10	8,45	-359,14	339,14	42,47	47,78	35819	22144	1637

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-430,89	-406
2	1,53	10,62	-350,21	-330
3	2,41	10,62	-275,16	-259
4	3,28	0,00	-205,73	-194
5	4,16	0,00	-141,93	-134
6	4,94	0,00	-89,93	-85
7	5,82	0,00	-36,75	-35
8	6,69	0,00	10,82	10
9	7,57	0,00	52,76	50
10	8,45	0,00	89,07	84

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	560,91	302,37	79,64	31,86	30350	47207	2239
2	2,39	-202,57	295,74	63,71	47,78	12334	11996	867
3	4,18	-506,35	288,93	53,09	31,86	94440	31257	2433
4	5,87	-551,34	282,51	53,09	31,86	107147	33710	2639
5	7,66	-487,19	275,71	53,09	31,86	91175	30052	2340
6	9,44	-374,31	268,91	53,09	31,86	62546	23585	1812
7	11,23	-204,87	262,12	53,09	31,86	20762	13395	988
8	12,91	66,09	255,70	53,09	31,86	5489	1	381
9	14,68	555,47	248,97	63,71	47,78	29182	59399	2192
10	16,45	1339,42	242,24	79,64	31,86	66823	136409	5019

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	15,93	-612,78	-577
2	2,39	10,62	-271,87	-256
3	4,18	10,62	-72,90	-69
4	5,87	0,00	17,57	17
5	7,66	0,00	55,27	52
6	9,44	0,00	78,54	74
7	11,23	0,00	125,47	118
8	12,91	10,62	214,58	202
9	14,68	10,62	359,27	338
10	16,45	15,93	536,23	505

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-962,15	150,79	58,40	79,64	97505	42890	3249
2	2,47	-322,30	143,86	74,33	63,71	33798	15311	1157
3	4,22	155,52	137,18	58,40	63,71	8435	13252	623
4	5,91	485,76	130,77	69,02	53,09	23552	53201	1783
5	7,74	701,62	123,81	58,40	53,09	34544	94695	2662
6	9,35	768,69	117,68	58,40	53,09	37605	105078	2903
7	11,19	704,52	110,68	69,02	53,09	33161	81991	2531
8	12,88	513,95	104,27	58,40	63,71	24410	67978	1884
9	14,63	181,57	97,59	74,33	63,71	8842	15753	658
10	16,45	-307,46	90,66	58,40	79,64	28934	14227	1068

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
----	---	-----------------	---	----------------

1	0,65	15,93	391,95	369
2	2,47	10,62	311,20	293
3	4,22	10,62	233,34	220
4	5,91	0,00	158,56	149
5	7,74	0,00	77,38	73
6	9,35	0,00	5,94	6
7	11,19	0,00	-75,69	-71
8	12,88	10,62	-150,47	-142
9	14,63	10,62	-228,33	-215
10	16,45	15,93	-309,08	-291

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-560,91	625,72	42,47	69,02	36321	32810	2379
2	1,53	-477,50	599,42	42,47	58,40	31741	29188	2115
3	2,41	-438,02	573,12	53,09	47,78	31637	26718	1943
4	3,28	-437,52	546,82	53,09	47,78	33292	26581	1938
5	4,16	-471,08	520,52	42,47	47,78	41443	29480	2162
6	4,94	-525,50	497,15	42,47	47,78	52342	32408	2396
7	5,82	-609,90	470,85	42,47	47,78	68997	36872	2752
8	6,69	-714,10	444,55	42,47	47,78	89495	42277	3184
9	7,57	-833,16	418,25	42,47	47,78	112900	48354	3672
10	8,45	-962,15	391,95	42,47	47,78	138260	54858	4194

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	121,94	115
2	1,53	10,62	69,08	65
3	2,41	10,62	21,84	21
4	3,28	0,00	-19,78	-19
5	4,16	0,00	-55,77	-52
6	4,94	0,00	-83,04	-78
7	5,82	0,00	-108,41	-102
8	6,69	0,00	-128,16	-121
9	7,57	0,00	-142,28	-134
10	8,45	0,00	-150,79	-142

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,65	-1339,42	542,84	42,47	69,02	137038	69899	5235
2	1,53	-998,51	516,55	42,47	58,40	111486	55415	4158
3	2,41	-725,93	490,25	53,09	47,78	86772	41508	3124
4	3,28	-516,74	463,95	53,09	47,78	52512	30416	2258
5	4,16	-366,00	437,65	42,47	47,78	29891	23068	1685
6	4,94	-277,10	414,28	42,47	47,78	17403	17801	1285
7	5,82	-223,32	387,98	42,47	47,78	11132	14534	1040
8	6,69	-213,74	361,68	42,47	47,78	11137	13878	995
9	7,57	-243,44	335,38	42,47	47,78	17001	15532	1126
10	8,45	-307,46	309,08	42,47	47,78	29267	19072	1406

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	τ _c
1	0,65	10,62	-429,30	-404
2	1,53	10,62	-348,63	-328
3	2,41	10,62	-273,57	-257
4	3,28	0,00	-204,14	-192
5	4,16	0,00	-140,34	-132
6	4,94	0,00	-88,34	-83
7	5,82	0,00	-35,16	-33
8	6,69	0,00	12,40	12
9	7,57	0,00	54,35	51
10	8,45	0,00	90,66	85

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1410,64	0,05	100,00	50,81	0,057
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	41,46	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-601,21	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-809,60	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-854,65	0,00	100,00	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-851,48	0,00	100,00	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-801,62	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-593,69	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	29,10	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1409,28	0,05	100,00	50,81	0,057

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1632,88	0,06	100,00	50,81	0,068
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-274,94	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	767,46	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1515,90	0,07	100,00	57,09	0,071
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1912,66	0,13	100,00	65,65	0,112
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1913,33	0,13	100,00	65,65	0,112
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1515,62	0,07	100,00	57,09	0,071
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	767,79	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-274,01	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1631,37	0,06	100,00	50,81	0,068

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1410,64	0,04	100,00	57,09	0,042
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1250,19	0,04	100,00	65,65	0,039
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1148,08	0,05	100,00	78,01	0,038
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1099,39	0,05	100,00	78,01	0,035

5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1099,17	0,05	100,00	78,01	0,037
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1135,69	0,06	100,00	78,01	0,041
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1213,58	0,07	100,00	78,01	0,048
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1325,70	0,08	100,00	78,01	0,059
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1467,11	0,10	100,00	78,01	0,072
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1632,88	0,12	100,00	78,01	0,087

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1409,28	0,04	100,00	57,09	0,042
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1248,80	0,04	100,00	65,65	0,038
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1146,66	0,05	100,00	78,01	0,038
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1097,94	0,05	100,00	78,01	0,035
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1097,71	0,05	100,00	78,01	0,037
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1134,21	0,06	100,00	78,01	0,041
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1212,09	0,07	100,00	78,01	0,048
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1324,20	0,08	100,00	78,01	0,059
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1465,61	0,10	100,00	78,01	0,072
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1631,37	0,12	100,00	78,01	0,087

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1289,34	0,04	0,30	50,81	0,051
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	34,19	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-555,00	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-746,13	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-788,22	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-786,82	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-742,60	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-551,80	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	23,55	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1288,54	0,04	0,30	50,81	0,051

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1443,79	0,05	0,30	50,81	0,059
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-239,74	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	678,63	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1331,67	0,06	0,30	57,09	0,061
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1678,25	0,11	0,30	65,65	0,096
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1678,84	0,11	0,30	65,65	0,097
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1331,35	0,06	0,30	57,09	0,061

8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	678,74	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-239,22	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1442,88	0,05	0,30	50,81	0,058

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1289,34	0,04	0,30	57,09	0,037
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1130,33	0,04	0,30	65,65	0,033
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1027,37	0,04	0,30	78,01	0,031
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-975,52	0,04	0,30	78,01	0,028
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-969,85	0,04	0,30	78,01	0,030
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-999,59	0,04	0,30	78,01	0,033
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1067,69	0,05	0,30	78,01	0,040
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1167,71	0,07	0,30	78,01	0,049
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1294,72	0,08	0,30	78,01	0,061
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1443,79	0,10	0,30	78,01	0,075

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1288,54	0,04	0,30	57,09	0,037
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1129,51	0,04	0,30	65,65	0,033
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1026,52	0,04	0,30	78,01	0,031
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-974,66	0,04	0,30	78,01	0,028
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-968,97	0,04	0,30	78,01	0,030
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-998,70	0,04	0,30	78,01	0,033
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1066,79	0,05	0,30	78,01	0,040
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1166,80	0,07	0,30	78,01	0,049
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1293,81	0,08	0,30	78,01	0,061
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1442,88	0,10	0,30	78,01	0,075

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	951,33	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	147,98	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-260,71	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-415,27	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-462,65	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-461,28	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-411,81	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-257,30	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	141,51	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	950,57	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [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	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-642,18	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-53,44	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	369,12	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	640,77	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	786,90	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	787,35	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	641,02	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	369,53	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-52,86	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-641,42	0,00	0,20	0,00	0,000

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-951,33	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-776,45	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-648,42	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-562,30	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-513,17	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-496,55	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-503,80	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-533,78	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-581,55	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-642,18	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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-950,57	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-775,69	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-647,66	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-561,55	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-512,41	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-495,79	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-503,04	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-533,02	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-580,79	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-641,42	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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1313,76	0,05	100,00	50,81	0,052
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	65,94	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-524,68	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-719,72	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-762,70	0,00	100,00	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-756,88	0,00	100,00	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-705,09	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-510,48	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	53,86	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1311,58	0,05	100,00	50,81	0,052

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1434,43	0,05	100,00	50,81	0,058
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-230,21	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	688,32	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1341,50	0,06	100,00	57,09	0,062
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1688,24	0,11	100,00	65,65	0,097
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1688,97	0,11	100,00	65,65	0,097
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1341,64	0,06	100,00	57,09	0,062
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	689,18	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-228,63	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1432,13	0,05	100,00	50,81	0,058

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1313,76	0,04	100,00	57,09	0,038
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1150,95	0,04	100,00	65,65	0,035
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1044,19	0,04	100,00	78,01	0,033
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-988,54	0,04	100,00	78,01	0,029
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-979,07	0,04	100,00	78,01	0,030
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1005,43	0,05	100,00	78,01	0,033
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1069,73	0,05	100,00	78,01	0,040
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1165,95	0,07	100,00	78,01	0,049
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1289,16	0,08	100,00	78,01	0,060
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1434,43	0,10	100,00	78,01	0,074

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1311,58	0,04	100,00	57,09	0,038
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1148,75	0,04	100,00	65,65	0,034
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1041,96	0,04	100,00	78,01	0,033
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-986,29	0,04	100,00	78,01	0,029
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-976,81	0,04	100,00	78,01	0,030
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1003,15	0,05	100,00	78,01	0,033
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1067,44	0,05	100,00	78,01	0,040
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1163,65	0,07	100,00	78,01	0,049
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1286,86	0,08	100,00	78,01	0,060
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1432,13	0,10	100,00	78,01	0,074

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	943,07	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	145,33	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-258,74	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-410,50	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-455,61	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-452,47	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-402,59	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-250,90	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	138,36	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	941,76	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-643,48	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-54,68	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	367,94	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	639,65	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	785,85	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	786,36	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	640,09	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	368,66	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-53,67	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-642,17	0,00	0,30	0,00	0,000

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-943,07	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-769,27	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-642,31	0,00	0,30	0,00	0,000

4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-557,27	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-509,21	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-493,55	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-501,88	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-532,93	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-581,78	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-643,48	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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-941,76	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-767,96	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-641,00	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-555,96	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-507,90	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-492,24	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-500,57	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-531,62	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-580,46	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-642,17	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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1398,64	0,05	100,00	50,81	0,056
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	131,64	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-486,78	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-703,60	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-760,52	0,00	100,00	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-757,35	0,00	100,00	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-695,68	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-479,28	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	120,06	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1397,29	0,05	100,00	50,81	0,056

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1382,56	0,05	100,00	50,81	0,056
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-178,44	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	740,00	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1393,09	0,06	100,00	57,09	0,065
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1739,74	0,12	100,00	65,65	0,102
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1740,38	0,12	100,00	65,65	0,102

7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1392,95	0,06	100,00	57,09	0,065
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	740,40	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-177,50	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1381,09	0,05	100,00	50,81	0,056

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1398,64	0,04	100,00	57,09	0,043
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1220,45	0,04	100,00	65,65	0,039
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1098,30	0,05	100,00	78,01	0,037
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1027,27	0,04	100,00	78,01	0,033
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1002,41	0,04	100,00	78,01	0,032
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1015,10	0,05	100,00	78,01	0,034
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1064,01	0,05	100,00	78,01	0,039
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1144,85	0,06	100,00	78,01	0,047
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1252,67	0,08	100,00	78,01	0,057
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1382,56	0,09	100,00	78,01	0,070

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1397,29	0,04	100,00	57,09	0,043
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1219,07	0,04	100,00	65,65	0,039
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1096,90	0,05	100,00	78,01	0,037
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1025,85	0,04	100,00	78,01	0,032
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1000,98	0,04	100,00	78,01	0,032
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1013,65	0,05	100,00	78,01	0,034
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1062,55	0,05	100,00	78,01	0,039
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1143,38	0,06	100,00	78,01	0,047
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1251,21	0,08	100,00	78,01	0,057
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1381,09	0,09	100,00	78,01	0,069

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	969,45	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	163,41	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-250,49	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-409,45	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-459,46	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-458,09	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-406,00	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-247,10	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	156,88	0,00	0,30	0,00	0,000

10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	968,69	0,00	0,30	0,00	0,000
----	-------	-------	-------	---------	---------	--------	------	------	------	-------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-629,70	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-40,96	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	381,60	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	653,25	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	799,38	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	799,83	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	653,50	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	382,01	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-40,38	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-628,94	0,00	0,30	0,00	0,000

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-969,45	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-791,13	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-659,66	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-570,10	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-517,52	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-497,84	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-501,65	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-528,19	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-572,51	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-629,70	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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-968,69	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-790,37	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-658,90	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-569,34	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-516,76	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-497,08	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-500,89	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-527,43	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-571,76	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-628,94	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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1298,53	0,05	100,00	50,81	0,051
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	46,40	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-543,20	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-735,75	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-778,11	0,00	100,00	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-774,94	0,00	100,00	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-727,78	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-535,60	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	35,18	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1297,18	0,05	100,00	50,81	0,051

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1525,11	0,06	100,00	50,81	0,063
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-320,99	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	597,45	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1250,55	0,06	100,00	57,09	0,056
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1597,19	0,10	100,00	65,65	0,090
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1597,83	0,10	100,00	65,65	0,090
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1250,41	0,06	100,00	57,09	0,056
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	597,86	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-320,04	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1523,64	0,06	100,00	50,81	0,062

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1298,53	0,04	100,00	57,09	0,038
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1147,63	0,04	100,00	65,65	0,034
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1052,79	0,05	100,00	78,01	0,034
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1009,05	0,04	100,00	78,01	0,031
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1011,50	0,04	100,00	78,01	0,033
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1048,45	0,05	100,00	78,01	0,037
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1124,66	0,06	100,00	78,01	0,044
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1232,79	0,07	100,00	78,01	0,055
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1367,92	0,09	100,00	78,01	0,067
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1525,11	0,11	100,00	78,01	0,082

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1297,18	0,04	100,00	57,09	0,037
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1146,26	0,04	100,00	65,65	0,034
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1051,39	0,05	100,00	78,01	0,033
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1007,63	0,04	100,00	78,01	0,031
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1010,06	0,04	100,00	78,01	0,033
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1047,00	0,05	100,00	78,01	0,037
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1123,20	0,06	100,00	78,01	0,044
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1231,33	0,07	100,00	78,01	0,054
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1366,45	0,09	100,00	78,01	0,067
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1523,64	0,11	100,00	78,01	0,082

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	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	944,42	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	142,10	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-264,60	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-417,49	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-463,86	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-462,49	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-414,02	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-261,18	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	135,66	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	943,67	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-665,34	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-76,60	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	345,96	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	617,61	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	763,75	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	764,20	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	617,86	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	346,37	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-76,01	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-664,58	0,00	0,30	0,00	0,000

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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-944,42	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-772,93	0,00	0,30	0,00	0,000

3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-648,28	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-565,55	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-519,79	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-506,18	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-516,81	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-550,17	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-601,33	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-665,34	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	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-943,67	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-772,17	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-647,52	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-564,79	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-519,03	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-505,42	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-516,06	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-549,42	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-600,57	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-664,58	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1461,48	0,05	100,00	50,81	0,059
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	185,14	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-451,36	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-683,43	0,00	100,00	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-749,47	0,00	100,00	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-746,31	0,00	100,00	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-675,53	0,00	100,00	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-443,93	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	173,33	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1460,13	0,05	100,00	50,81	0,059

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1339,30	0,05	100,00	50,81	0,054
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-135,18	0,00	100,00	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	783,26	0,00	100,00	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1436,35	0,07	100,00	57,09	0,068
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1783,00	0,12	100,00	65,65	0,105

6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	1783,64	0,12	100,00	65,65	0,105
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	1436,22	0,07	100,00	57,09	0,068
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	783,67	0,00	100,00	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-134,23	0,00	100,00	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1337,83	0,05	100,00	50,81	0,054

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1461,48	0,05	100,00	57,09	0,047
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1271,35	0,05	100,00	65,65	0,043
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1137,26	0,05	100,00	78,01	0,040
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1054,29	0,05	100,00	78,01	0,035
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1017,50	0,05	100,00	78,01	0,034
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1019,58	0,05	100,00	78,01	0,035
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1056,56	0,05	100,00	78,01	0,039
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1125,46	0,06	100,00	78,01	0,046
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1221,35	0,07	100,00	78,01	0,055
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1339,30	0,09	100,00	78,01	0,066

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1460,13	0,05	100,00	57,09	0,047
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1269,97	0,05	100,00	65,65	0,043
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1135,87	0,05	100,00	78,01	0,040
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-1052,88	0,05	100,00	78,01	0,035
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1016,07	0,05	100,00	78,01	0,033
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1018,14	0,05	100,00	78,01	0,035
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1055,10	0,05	100,00	78,01	0,039
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1123,99	0,06	100,00	78,01	0,045
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1219,88	0,07	100,00	78,01	0,055
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1337,83	0,09	100,00	78,01	0,066

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	985,16	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	176,79	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-241,64	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-404,41	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-456,70	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-455,33	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-400,96	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-238,26	0,00	0,30	0,00	0,000

9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	170,19	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	984,40	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-618,88	0,00	0,30	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-30,14	0,00	0,30	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	392,41	0,00	0,30	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	664,06	0,00	0,30	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	810,20	0,00	0,30	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	810,65	0,00	0,30	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	664,31	0,00	0,30	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	392,83	0,00	0,30	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-29,56	0,00	0,30	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-618,13	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-985,16	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-803,86	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-669,40	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-576,86	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-521,29	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-498,96	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-499,79	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-523,34	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-564,68	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-618,88	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-984,40	0,00	0,30	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-803,10	0,00	0,30	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-668,64	0,00	0,30	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-576,10	0,00	0,30	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-520,54	0,00	0,30	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-498,20	0,00	0,30	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-499,03	0,00	0,30	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-522,58	0,00	0,30	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-563,92	0,00	0,30	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-618,13	0,00	0,30	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1404,25	0,05	0,20	50,81	0,056
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	551,73	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	20,15	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-259,14	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-427,12	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-537,27	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-598,71	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-545,52	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	-219,47	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	624,22	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-359,89	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	177,73	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	545,02	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	758,09	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	834,49	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	768,32	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	539,82	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	187,42	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-324,98	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1013,07	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1404,25	0,05	0,20	57,09	0,054
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1061,94	0,05	0,20	65,65	0,040
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-787,97	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-577,38	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-425,25	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-335,11	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-279,93	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-268,96	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-297,26	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-359,89	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-624,22	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-539,42	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-498,55	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-496,65	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-528,81	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-581,99	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-665,00	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-767,81	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-885,47	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1013,07	0,07	0,20	78,01	0,051

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1340,18	0,05	0,20	50,81	0,053
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	562,67	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	63,10	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-208,06	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-375,59	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-485,74	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-547,62	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	-502,51	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	-207,80	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	560,15	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-308,22	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	180,99	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	513,54	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	704,27	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	768,67	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	702,47	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	486,01	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	155,94	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-321,71	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-961,40	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1340,18	0,05	0,20	57,09	0,052
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-999,27	0,04	0,20	65,65	0,038
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-726,69	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-517,50	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-366,76	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-277,86	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-224,08	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-214,50	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-244,19	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-308,22	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-560,15	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-476,75	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-437,27	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-436,77	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-470,32	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-524,74	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-609,14	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-713,35	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-832,41	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-961,40	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	624,97	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	-213,50	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-549,30	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-602,42	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-538,72	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-425,83	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-255,96	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	23,08	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	543,80	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1403,48	0,05	0,20	50,81	0,056

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-1013,83	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-325,56	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	187,00	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	539,57	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	767,45	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	834,55	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	758,34	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	545,43	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	178,31	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-359,14	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-624,97	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-540,17	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-499,30	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-497,40	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-529,56	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-582,74	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-665,75	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-768,56	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-886,23	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-1013,83	0,07	0,20	78,01	0,051

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 42 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1403,48	0,05	0,20	57,09	0,054
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-1061,18	0,05	0,20	65,65	0,040
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-787,20	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-576,62	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-424,49	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-334,35	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-279,18	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-268,21	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-296,50	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-359,14	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	79,64	31,86	1041,81	-948,50	560,91	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,39	63,71	47,78	1011,61	-980,49	-202,57	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,18	53,09	31,86	975,27	-934,04	-506,35	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,87	53,09	31,86	975,27	-934,04	-551,34	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,66	53,09	31,86	975,27	-934,04	-487,19	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,44	53,09	31,86	975,27	-934,04	-374,31	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,23	53,09	31,86	975,27	-934,04	-204,87	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,91	53,09	31,86	975,27	-934,04	66,09	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,68	63,71	47,78	1011,61	-980,49	555,47	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	79,64	31,86	1041,81	-948,50	1339,42	0,05	0,20	50,81	0,053

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-962,15	0,00	0,20	0,00	0,000
2	2,47	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	-322,30	0,00	0,20	0,00	0,000
3	4,22	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	155,52	0,00	0,20	0,00	0,000
4	5,91	69,02	53,09	1028,19	-997,00	485,76	0,00	0,20	0,00	0,000
5	7,74	58,40	53,09	1001,34	-990,96	701,62	0,00	0,20	0,00	0,000
6	9,35	58,40	53,09	1001,34	-990,96	768,69	0,00	0,20	0,00	0,000
7	11,19	69,02	53,09	1028,19	-997,00	704,52	0,00	0,20	0,00	0,000
8	12,88	58,40	63,71	1007,49	-1017,89	513,95	0,00	0,20	0,00	0,000
9	14,63	74,33	63,71	1047,92	-1027,05	181,57	0,00	0,20	0,00	0,000
10	16,45	58,40	79,64	1016,47	-1058,21	-307,46	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-560,91	0,00	0,20	0,00	0,000
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-477,50	0,00	0,20	0,00	0,000
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-438,02	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-437,52	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-471,08	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-525,50	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-609,90	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-714,10	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-833,16	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-962,15	0,00	0,20	0,00	0,000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 43 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,65	42,47	69,02	969,92	-1021,78	-1339,42	0,05	0,20	57,09	0,052
2	1,53	42,47	58,40	964,00	-995,04	-998,51	0,04	0,20	65,65	0,038
3	2,40	53,09	47,78	984,79	-974,45	-725,93	0,00	0,20	0,00	0,000
4	3,28	53,09	47,78	984,79	-974,45	-516,74	0,00	0,20	0,00	0,000
5	4,16	42,47	47,78	957,94	-968,26	-366,00	0,00	0,20	0,00	0,000
6	4,94	42,47	47,78	957,94	-968,26	-277,10	0,00	0,20	0,00	0,000
7	5,82	42,47	47,78	957,94	-968,26	-223,32	0,00	0,20	0,00	0,000
8	6,69	42,47	47,78	957,94	-968,26	-213,74	0,00	0,20	0,00	0,000
9	7,57	42,47	47,78	957,94	-968,26	-243,44	0,00	0,20	0,00	0,000
10	8,45	42,47	47,78	957,94	-968,26	-307,46	0,00	0,20	0,00	0,000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,65	-0,6899	0,7028	0,0620	0,5805
2,39	-0,6916	0,7016	0,1110	0,4331
4,18	-0,6933	0,7004	0,1086	0,2790
5,87	-0,6948	0,6991	0,0769	0,1806
7,66	-0,6963	0,6977	0,0547	0,1255
9,44	-0,6977	0,6962	0,0545	0,1242
11,23	-0,6991	0,6947	0,0763	0,1761
12,91	-0,7004	0,6932	0,1075	0,2720
14,68	-0,7016	0,6916	0,1095	0,4236
16,36	-0,7028	0,6899	0,0593	0,5705

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,65	-1,3093	1,5578	0,0699	0,6036
2,47	-1,3105	1,5129	0,2099	0,9089
4,22	-1,3116	1,4696	0,3217	1,2153
5,91	-1,3126	1,4279	0,3981	1,4530
7,74	-1,3457	1,3825	0,4423	1,5936
9,35	-1,3856	1,3426	0,4422	1,5930
11,19	-1,4312	1,3093	0,3973	1,4497
12,88	-1,4729	1,3083	0,3203	1,2099
14,63	-1,5163	1,3072	0,2078	0,9013
16,45	-1,5612	1,3060	0,0672	0,5937

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
0,65	-0,6899	0,7028	0,0620	0,5805
1,53	-0,7745	0,7666	0,0631	0,5834
2,41	-0,8555	0,8490	0,0642	0,5862
3,28	-0,9380	0,9435	0,0651	0,5890
4,16	-1,0243	1,0452	0,0661	0,5916
4,94	-1,0962	1,1387	0,0669	0,5939
5,82	-1,1691	1,2447	0,0677	0,5965
6,69	-1,2310	1,3502	0,0685	0,5989
7,57	-1,2788	1,4544	0,0692	0,6013
8,45	-1,3093	1,5578	0,0699	0,6036

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u_{Xmin} [cm]	u_{Xmax} [cm]	u_{Ymin} [cm]	u_{Ymax} [cm]
--------------	------------------------------	------------------------------	------------------------------	------------------------------

0,65	-0,7028	0,6899	0,0593	0,5705
1,53	-0,7671	0,7741	0,0604	0,5734
2,41	-0,8498	0,8547	0,0615	0,5762
3,28	-0,9447	0,9368	0,0624	0,5790
4,16	-1,0468	1,0228	0,0634	0,5817
4,94	-1,1406	1,0942	0,0642	0,5840
5,82	-1,2470	1,1668	0,0650	0,5865
6,69	-1,3528	1,2284	0,0658	0,5890
7,57	-1,4574	1,2758	0,0665	0,5914
8,45	-1,5612	1,3060	0,0672	0,5937

Sollecitazioni massime e minime

Elemento	M [kNm]	X [m]	V [kN]	X [m]	N [kN]	X [m]
Fondazione	-2155,62 (17)	0,65	1395,51 (3)	16,36	417,88 (27)	0,65
Piedritto sinistro	-2181,16 (3)	8,45	732,80 (17)	0,65	1416,79 (3)	0,65
Piedritto destro	-2178,93 (3)	8,45	-732,81 (27)	0,65	1416,35 (3)	0,65
Traverso	2577,87 (3)	8,55	1093,60 (3)	0,65	292,54 (21)	0,65

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kPa]	σ_{\max} [kPa]
0,65	58	541
2,39	103	404
4,18	101	260
5,87	72	168
7,66	51	117
9,44	51	116
11,23	71	164
12,91	100	254
14,68	102	395
16,45	55	532

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,65	79,64	31,86	1,82
2,39	63,71	47,78	1,95

4,18	53,09	31,86	1,59
5,87	53,09	31,86	1,54
7,66	53,09	31,86	1,54
9,44	53,09	31,86	1,54
11,23	53,09	31,86	1,54
12,91	53,09	31,86	1,57
14,68	63,71	47,78	1,95
16,45	79,64	31,86	1,82

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,65	0,00	1446,10	4873,19	15,93
2,39	0,00	964,06	4873,19	10,62
4,18	0,00	964,06	4873,19	10,62
5,87	455,24	0,00	0,00	0,00
7,66	455,24	0,00	0,00	0,00
9,44	455,24	0,00	0,00	0,00
11,23	455,24	0,00	0,00	0,00
12,91	0,00	964,06	4873,19	10,62
14,68	0,00	964,06	4873,19	10,62
16,45	0,00	1446,10	4873,19	15,93

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0,65	58,40	79,64	1,82
2,47	74,33	63,71	2,45
4,22	58,40	63,71	1,68
5,91	69,02	53,09	1,36
7,74	58,40	53,09	1,13
9,35	58,40	53,09	1,13
11,19	69,02	53,09	1,36
12,88	58,40	63,71	1,68
14,63	74,33	63,71	2,45
16,45	58,40	79,64	1,82

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,65	0,00	1446,10	4852,46	15,93
2,47	0,00	964,06	4852,46	10,62
4,22	0,00	964,06	4852,46	10,62
5,91	534,96	0,00	0,00	0,00
7,74	534,96	0,00	0,00	0,00
9,35	534,96	0,00	0,00	0,00
11,19	534,96	0,00	0,00	0,00
12,88	0,00	964,06	4852,46	10,62

14,63	0,00	964,06	4852,46	10,62
16,45	0,00	1446,10	4852,46	15,93

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,65	42,47	69,02	1,78
1,53	42,47	58,40	1,51
2,41	53,09	47,78	1,73
3,28	53,09	47,78	2,80
4,16	42,47	47,78	2,75
4,94	42,47	47,78	2,42
5,82	42,47	47,78	2,01
6,69	42,47	47,78	1,67
7,57	42,47	47,78	1,44
8,45	42,47	47,78	1,42

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	A _{sw}
0,65	0,00	964,06	4988,86	10,62
1,53	0,00	964,06	4981,27	10,62
2,41	0,00	964,06	4973,67	10,62
3,28	580,15	0,00	0,00	0,00
4,16	574,91	0,00	0,00	0,00
4,94	570,25	0,00	0,00	0,00
5,82	565,01	0,00	0,00	0,00
6,69	559,76	0,00	0,00	0,00
7,57	554,52	0,00	0,00	0,00
8,45	549,27	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,65	42,47	69,02	1,78
1,53	42,47	58,40	1,51
2,41	53,09	47,78	1,73
3,28	53,09	47,78	2,80
4,16	42,47	47,78	2,76
4,94	42,47	47,78	2,42
5,82	42,47	47,78	2,02
6,69	42,47	47,78	1,67

7,57	42,47	47,78	1,44
8,45	42,47	47,78	1,42

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,65	0,00	964,06	4988,83	10,62
1,53	0,00	964,06	4981,24	10,62
2,41	0,00	964,06	4973,64	10,62
3,28	580,13	0,00	0,00	0,00
4,16	574,89	0,00	0,00	0,00
4,94	570,23	0,00	0,00	0,00
5,82	564,98	0,00	0,00	0,00
6,69	559,74	0,00	0,00	0,00
7,57	554,50	0,00	0,00	0,00
8,45	549,25	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,65	79,64	31,86	5464	149703	72692
2,39	63,71	47,78	2218	60380	29524
4,18	53,09	31,86	2838	35682	129557
5,87	53,09	31,86	3781	47049	184919
7,66	53,09	31,86	3984	49497	196902
9,44	53,09	31,86	3970	49324	196057
11,23	53,09	31,86	3745	46615	182798
12,91	53,09	31,86	2804	35270	127562
14,68	63,71	47,78	2192	59399	29182
16,45	79,64	31,86	5459	149553	72628

X	τ _c	A _{sw}
0,65	-992	15,93
2,39	-495	10,62
4,18	-200	10,62
5,87	-110	0,00
7,66	-66	0,00
9,44	74	0,00
11,23	120	0,00
12,91	214	10,62
14,68	510	10,62
16,45	992	15,93

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,65	58,40	79,64	5473	72078	168402
2,47	74,33	63,71	1176	15712	34339
4,22	58,40	63,71	2862	104625	37021
5,91	69,02	53,09	5417	178721	70859
7,74	58,40	53,09	7155	268303	92304
9,35	58,40	53,09	7158	268403	92336
11,19	69,02	53,09	5416	178685	70847
12,88	58,40	63,71	2863	104685	37040
14,63	74,33	63,71	1173	15753	34261
16,45	58,40	79,64	5468	72014	168236

X	τ _c	A _{sw}
0,65	775	15,93
2,47	629	10,62
4,22	489	10,62
5,91	320	0,00
7,74	95	0,00
9,35	-94	0,00
11,19	-319	0,00
12,88	-488	10,62
14,63	-629	10,62
16,45	-775	15,93

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,65	42,47	69,02	5927	80242	141724
1,53	42,47	58,40	5430	73297	122389
2,41	53,09	47,78	5013	67482	123169
3,28	53,09	47,78	4805	64720	111628
4,16	42,47	47,78	4992	67264	115560
4,94	42,47	47,78	5142	69099	123826
5,82	42,47	47,78	5467	73139	139648
6,69	42,47	47,78	5933	78968	161653
7,57	42,47	47,78	6517	86284	189035
8,45	42,47	47,78	7197	94806	220935

Y	τ_c	A _{sw}
0,65	406	10,62
1,53	330	10,62
2,41	259	10,62
3,28	194	0,00
4,16	134	0,00
4,94	85	0,00
5,82	-103	0,00
6,69	-137	0,00
7,57	-166	0,00
8,45	-189	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 130,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,65	42,47	69,02	5922	80174	141633
1,53	42,47	58,40	5424	73224	122208
2,41	53,09	47,78	5007	67405	122949
3,28	53,09	47,78	4798	64642	111404
4,16	42,47	47,78	4986	67181	115331
4,94	42,47	47,78	5136	69015	123593
5,82	42,47	47,78	5461	73055	139411
6,69	42,47	47,78	5926	78884	161413
7,57	42,47	47,78	6511	86200	188793
8,45	42,47	47,78	7191	94723	220692

Y	τ_c	A _{sw}
0,65	-406	10,62
1,53	-330	10,62
2,41	-259	10,62
3,28	-194	0,00
4,16	-134	0,00
4,94	-85	0,00
5,82	103	0,00
6,69	137	0,00
7,57	166	0,00
8,45	189	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	162,83	146,00	196,93	591661011742,46	2696,19	375,25	
2	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21158 361794,41	2117,33	170,87	
3	132,21	132,75	196,93	162,82	146,00	196,93	590451009676,59	4090,93	246,81	
4	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21113 361032,89	3307,79	109,15	
5	132,21	132,75	196,93	162,82	146,00	196,93	587831005190,11	4081,26	246,29	
6	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21013 359316,73	3303,07	108,78	
7	132,21	132,75	196,93	162,82	146,00	196,93	590281009371,86	3843,66	262,61	
8	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21106 360909,43	3097,15	116,53	
9	132,21	132,75	196,93	162,82	146,00	196,93	590281009371,86	3843,66	262,61	
10	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21106 360909,43	3097,15	116,53	
11	132,21	132,75	196,93	162,82	146,00	196,93	590281009371,86	3843,66	262,61	
12	64,91	52,75	61,88	79,94	59,65	61,88	21106 360909,43	3097,15	116,53	
13	132,21	132,75	196,93	54,35	49,47	40,14	13020 222634,92	2241,62	99,32	
14	132,21	132,75	196,93	40,26	36,93	25,32	8644 147810,88	1815,14	81,43	
15	132,21	132,75	196,93	54,35	49,47	40,14	13020 222634,92	2241,62	99,32	
16	132,21	132,75	196,93	40,26	36,93	25,32	8644 147810,88	1815,14	81,43	
17	132,21	132,75	196,93	57,03	51,85	43,17	13907 237811,13	2424,78	98,08	
18	132,21	132,75	196,93	44,07	40,31	29,12	9771 167090,04	1998,30	83,62	
19	132,21	132,75	196,93	57,03	51,85	43,17	13907 237811,13	2424,78	98,08	
20	132,21	132,75	196,93	44,07	40,31	29,12	9771 167090,04	1998,30	83,62	
21	132,21	132,75	196,93	40,26	36,93	25,32	8581 146729,75	1815,14	80,84	
22	132,21	132,75	196,93	40,26	36,93	25,32	8581 146729,75	1815,14	80,84	
23	132,21	132,75	196,93	44,06	40,31	29,12	9707 165982,19	1998,30	83,06	
24	132,21	132,75	196,93	44,06	40,31	29,12	9707 165982,19	1998,30	83,06	
25	132,21	132,75	196,93	54,35	49,47	40,14	12946 221382,14	2241,62	98,76	
26	132,21	132,75	196,93	54,35	49,47	40,14	12946 221382,14	2241,62	98,76	
27	132,21	132,75	196,93	57,03	51,85	43,16	13834 236567,92	2424,78	97,56	
28	132,21	132,75	196,93	57,03	51,85	43,16	13834 236567,92	2424,78	97,56	

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	13000,00	18308333,33
Piedritto sinistro	13000,00	18308333,33
Piedritto destro	13000,00	18308333,33
Traverso	13000,00	18308333,33

Simbologia adottata ed unità di misura

<i>N</i>	indice elemento
<i>N_i</i>	indice nodo iniziale elemento
<i>N_j</i>	indice nodo finale elemento
<i>(X_i, Y_i)</i>	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
<i>(X_j, Y_j)</i>	coordinate nodo finale, espresse in cm
<i>Dest</i>	appartenenza elemento

N	N _i	N _j	X _i	Y _i	X _j	Y _j	Dest
1	1	2	65,00	65,00	74,29	65,00	Fond
2	2	3	74,29	65,00	83,57	65,00	Fond
3	3	4	83,57	65,00	92,86	65,00	Fond
4	4	5	92,86	65,00	102,14	65,00	Fond
5	5	6	102,14	65,00	111,43	65,00	Fond
6	6	7	111,43	65,00	120,71	65,00	Fond
7	7	8	120,71	65,00	130,00	65,00	Fond
8	8	9	130,00	65,00	139,93	65,00	Fond
9	9	10	139,93	65,00	149,86	65,00	Fond
10	10	11	149,86	65,00	159,79	65,00	Fond
11	11	12	159,79	65,00	169,73	65,00	Fond
12	12	13	169,73	65,00	179,66	65,00	Fond
13	13	14	179,66	65,00	189,59	65,00	Fond
14	14	15	189,59	65,00	199,52	65,00	Fond
15	15	16	199,52	65,00	209,45	65,00	Fond
16	16	17	209,45	65,00	219,38	65,00	Fond
17	17	18	219,38	65,00	229,32	65,00	Fond
18	18	19	229,32	65,00	239,25	65,00	Fond
19	19	20	239,25	65,00	249,18	65,00	Fond
20	20	21	249,18	65,00	259,11	65,00	Fond
21	21	22	259,11	65,00	269,04	65,00	Fond
22	22	23	269,04	65,00	278,97	65,00	Fond
23	23	24	278,97	65,00	288,90	65,00	Fond
24	24	25	288,90	65,00	298,84	65,00	Fond
25	25	26	298,84	65,00	308,77	65,00	Fond
26	26	27	308,77	65,00	318,70	65,00	Fond
27	27	28	318,70	65,00	328,63	65,00	Fond
28	28	29	328,63	65,00	338,56	65,00	Fond
29	29	30	338,56	65,00	348,49	65,00	Fond
30	30	31	348,49	65,00	358,42	65,00	Fond

31	31	32	358,42	65,00	368,36	65,00	Fond
32	32	33	368,36	65,00	378,29	65,00	Fond
33	33	34	378,29	65,00	388,22	65,00	Fond
34	34	35	388,22	65,00	398,15	65,00	Fond
35	35	36	398,15	65,00	408,08	65,00	Fond
36	36	37	408,08	65,00	418,01	65,00	Fond
37	37	38	418,01	65,00	427,95	65,00	Fond
38	38	39	427,95	65,00	437,88	65,00	Fond
39	39	40	437,88	65,00	447,81	65,00	Fond
40	40	41	447,81	65,00	457,74	65,00	Fond
41	41	42	457,74	65,00	467,67	65,00	Fond
42	42	43	467,67	65,00	477,60	65,00	Fond
43	43	44	477,60	65,00	487,53	65,00	Fond
44	44	45	487,53	65,00	497,47	65,00	Fond
45	45	46	497,47	65,00	507,40	65,00	Fond
46	46	47	507,40	65,00	517,33	65,00	Fond
47	47	48	517,33	65,00	527,26	65,00	Fond
48	48	49	527,26	65,00	537,19	65,00	Fond
49	49	50	537,19	65,00	547,12	65,00	Fond
50	50	51	547,12	65,00	557,05	65,00	Fond
51	51	52	557,05	65,00	566,99	65,00	Fond
52	52	53	566,99	65,00	576,92	65,00	Fond
53	53	54	576,92	65,00	586,85	65,00	Fond
54	54	55	586,85	65,00	596,78	65,00	Fond
55	55	56	596,78	65,00	606,71	65,00	Fond
56	56	57	606,71	65,00	616,64	65,00	Fond
57	57	58	616,64	65,00	626,58	65,00	Fond
58	58	59	626,58	65,00	636,51	65,00	Fond
59	59	60	636,51	65,00	646,44	65,00	Fond
60	60	61	646,44	65,00	656,37	65,00	Fond
61	61	62	656,37	65,00	666,30	65,00	Fond
62	62	63	666,30	65,00	676,23	65,00	Fond
63	63	64	676,23	65,00	686,16	65,00	Fond
64	64	65	686,16	65,00	696,10	65,00	Fond
65	65	66	696,10	65,00	706,03	65,00	Fond
66	66	67	706,03	65,00	715,96	65,00	Fond
67	67	68	715,96	65,00	725,89	65,00	Fond
68	68	69	725,89	65,00	735,82	65,00	Fond
69	69	70	735,82	65,00	745,75	65,00	Fond
70	70	71	745,75	65,00	755,68	65,00	Fond
71	71	72	755,68	65,00	765,62	65,00	Fond
72	72	73	765,62	65,00	775,55	65,00	Fond
73	73	74	775,55	65,00	785,48	65,00	Fond
74	74	75	785,48	65,00	795,41	65,00	Fond
75	75	76	795,41	65,00	805,34	65,00	Fond
76	76	77	805,34	65,00	815,27	65,00	Fond
77	77	78	815,27	65,00	825,21	65,00	Fond
78	78	79	825,21	65,00	835,14	65,00	Fond
79	79	80	835,14	65,00	845,07	65,00	Fond
80	80	81	845,07	65,00	855,00	65,00	Fond
81	81	82	855,00	65,00	864,92	65,00	Fond

82	82	83	864,92	65,00	874,83	65,00	Fond
83	83	84	874,83	65,00	884,75	65,00	Fond
84	84	85	884,75	65,00	894,67	65,00	Fond
85	85	86	894,67	65,00	904,58	65,00	Fond
86	86	87	904,58	65,00	914,50	65,00	Fond
87	87	88	914,50	65,00	924,42	65,00	Fond
88	88	89	924,42	65,00	934,33	65,00	Fond
89	89	90	934,33	65,00	944,25	65,00	Fond
90	90	91	944,25	65,00	954,17	65,00	Fond
91	91	92	954,17	65,00	964,08	65,00	Fond
92	92	93	964,08	65,00	974,00	65,00	Fond
93	93	94	974,00	65,00	983,92	65,00	Fond
94	94	95	983,92	65,00	993,83	65,00	Fond
95	95	96	993,83	65,00	1003,75	65,00	Fond
96	96	97	1003,75	65,00	1013,67	65,00	Fond
97	97	98	1013,67	65,00	1023,58	65,00	Fond
98	98	99	1023,58	65,00	1033,50	65,00	Fond
99	99	100	1033,50	65,00	1043,42	65,00	Fond
100	100	101	1043,42	65,00	1053,33	65,00	Fond
101	101	102	1053,33	65,00	1063,25	65,00	Fond
102	102	103	1063,25	65,00	1073,17	65,00	Fond
103	103	104	1073,17	65,00	1083,08	65,00	Fond
104	104	105	1083,08	65,00	1093,00	65,00	Fond
105	105	106	1093,00	65,00	1102,92	65,00	Fond
106	106	107	1102,92	65,00	1112,83	65,00	Fond
107	107	108	1112,83	65,00	1122,75	65,00	Fond
108	108	109	1122,75	65,00	1132,67	65,00	Fond
109	109	110	1132,67	65,00	1142,58	65,00	Fond
110	110	111	1142,58	65,00	1152,50	65,00	Fond
111	111	112	1152,50	65,00	1162,42	65,00	Fond
112	112	113	1162,42	65,00	1172,33	65,00	Fond
113	113	114	1172,33	65,00	1182,25	65,00	Fond
114	114	115	1182,25	65,00	1192,17	65,00	Fond
115	115	116	1192,17	65,00	1202,08	65,00	Fond
116	116	117	1202,08	65,00	1212,00	65,00	Fond
117	117	118	1212,00	65,00	1221,92	65,00	Fond
118	118	119	1221,92	65,00	1231,83	65,00	Fond
119	119	120	1231,83	65,00	1241,75	65,00	Fond
120	120	121	1241,75	65,00	1251,67	65,00	Fond
121	121	122	1251,67	65,00	1261,58	65,00	Fond
122	122	123	1261,58	65,00	1271,50	65,00	Fond
123	123	124	1271,50	65,00	1281,42	65,00	Fond
124	124	125	1281,42	65,00	1291,33	65,00	Fond
125	125	126	1291,33	65,00	1301,25	65,00	Fond
126	126	127	1301,25	65,00	1311,17	65,00	Fond
127	127	128	1311,17	65,00	1321,08	65,00	Fond
128	128	129	1321,08	65,00	1331,00	65,00	Fond
129	129	130	1331,00	65,00	1340,92	65,00	Fond
130	130	131	1340,92	65,00	1350,83	65,00	Fond
131	131	132	1350,83	65,00	1360,75	65,00	Fond
132	132	133	1360,75	65,00	1370,67	65,00	Fond

133	133	134	1370,67	65,00	1380,58	65,00	Fond
134	134	135	1380,58	65,00	1390,50	65,00	Fond
135	135	136	1390,50	65,00	1400,42	65,00	Fond
136	136	137	1400,42	65,00	1410,33	65,00	Fond
137	137	138	1410,33	65,00	1420,25	65,00	Fond
138	138	139	1420,25	65,00	1430,17	65,00	Fond
139	139	140	1430,17	65,00	1440,08	65,00	Fond
140	140	141	1440,08	65,00	1450,00	65,00	Fond
141	141	142	1450,00	65,00	1459,09	65,00	Fond
142	142	143	1459,09	65,00	1468,18	65,00	Fond
143	143	144	1468,18	65,00	1477,27	65,00	Fond
144	144	145	1477,27	65,00	1486,36	65,00	Fond
145	145	146	1486,36	65,00	1495,45	65,00	Fond
146	146	147	1495,45	65,00	1504,55	65,00	Fond
147	147	148	1504,55	65,00	1513,64	65,00	Fond
148	148	149	1513,64	65,00	1522,73	65,00	Fond
149	149	150	1522,73	65,00	1531,82	65,00	Fond
150	150	151	1531,82	65,00	1540,91	65,00	Fond
151	151	152	1540,91	65,00	1550,00	65,00	Fond
152	152	153	1550,00	65,00	1557,50	65,00	Fond
153	153	154	1557,50	65,00	1565,00	65,00	Fond
154	154	155	1565,00	65,00	1572,50	65,00	Fond
155	155	156	1572,50	65,00	1580,00	65,00	Fond
156	156	157	1580,00	65,00	1589,29	65,00	Fond
157	157	158	1589,29	65,00	1598,57	65,00	Fond
158	158	159	1598,57	65,00	1607,86	65,00	Fond
159	159	160	1607,86	65,00	1617,14	65,00	Fond
160	160	161	1617,14	65,00	1626,43	65,00	Fond
161	161	162	1626,43	65,00	1635,71	65,00	Fond
162	162	163	1635,71	65,00	1645,00	65,00	Fond
163	1	329	65,00	65,00	65,00	74,75	PiedL
164	329	330	65,00	74,75	65,00	84,50	PiedL
165	330	331	65,00	84,50	65,00	94,25	PiedL
166	331	332	65,00	94,25	65,00	104,00	PiedL
167	332	333	65,00	104,00	65,00	113,75	PiedL
168	333	334	65,00	113,75	65,00	123,50	PiedL
169	334	335	65,00	123,50	65,00	133,25	PiedL
170	335	336	65,00	133,25	65,00	143,00	PiedL
171	336	337	65,00	143,00	65,00	152,75	PiedL
172	337	338	65,00	152,75	65,00	162,50	PiedL
173	338	339	65,00	162,50	65,00	172,25	PiedL
174	339	340	65,00	172,25	65,00	182,00	PiedL
175	340	341	65,00	182,00	65,00	191,75	PiedL
176	341	342	65,00	191,75	65,00	201,50	PiedL
177	342	343	65,00	201,50	65,00	211,25	PiedL
178	343	344	65,00	211,25	65,00	221,00	PiedL
179	344	345	65,00	221,00	65,00	230,75	PiedL
180	345	346	65,00	230,75	65,00	240,50	PiedL
181	346	347	65,00	240,50	65,00	250,25	PiedL
182	347	348	65,00	250,25	65,00	260,00	PiedL
183	348	349	65,00	260,00	65,00	269,75	PiedL

184	349	350	65,00	269,75	65,00	279,50	PiedL
185	350	351	65,00	279,50	65,00	289,25	PiedL
186	351	352	65,00	289,25	65,00	299,00	PiedL
187	352	353	65,00	299,00	65,00	308,75	PiedL
188	353	354	65,00	308,75	65,00	318,50	PiedL
189	354	355	65,00	318,50	65,00	328,25	PiedL
190	355	356	65,00	328,25	65,00	338,00	PiedL
191	356	357	65,00	338,00	65,00	347,75	PiedL
192	357	358	65,00	347,75	65,00	357,50	PiedL
193	358	359	65,00	357,50	65,00	367,25	PiedL
194	359	360	65,00	367,25	65,00	377,00	PiedL
195	360	361	65,00	377,00	65,00	386,75	PiedL
196	361	362	65,00	386,75	65,00	396,50	PiedL
197	362	363	65,00	396,50	65,00	406,25	PiedL
198	363	364	65,00	406,25	65,00	416,00	PiedL
199	364	365	65,00	416,00	65,00	425,75	PiedL
200	365	366	65,00	425,75	65,00	435,50	PiedL
201	366	367	65,00	435,50	65,00	445,25	PiedL
202	367	368	65,00	445,25	65,00	455,00	PiedL
203	368	369	65,00	455,00	65,00	464,75	PiedL
204	369	370	65,00	464,75	65,00	474,50	PiedL
205	370	371	65,00	474,50	65,00	484,25	PiedL
206	371	372	65,00	484,25	65,00	494,00	PiedL
207	372	373	65,00	494,00	65,00	503,75	PiedL
208	373	374	65,00	503,75	65,00	513,50	PiedL
209	374	375	65,00	513,50	65,00	523,25	PiedL
210	375	376	65,00	523,25	65,00	533,00	PiedL
211	376	377	65,00	533,00	65,00	542,75	PiedL
212	377	378	65,00	542,75	65,00	552,50	PiedL
213	378	379	65,00	552,50	65,00	562,25	PiedL
214	379	380	65,00	562,25	65,00	572,00	PiedL
215	380	381	65,00	572,00	65,00	581,75	PiedL
216	381	382	65,00	581,75	65,00	591,50	PiedL
217	382	383	65,00	591,50	65,00	601,25	PiedL
218	383	384	65,00	601,25	65,00	611,00	PiedL
219	384	385	65,00	611,00	65,00	620,75	PiedL
220	385	386	65,00	620,75	65,00	630,50	PiedL
221	386	387	65,00	630,50	65,00	640,25	PiedL
222	387	388	65,00	640,25	65,00	650,00	PiedL
223	388	389	65,00	650,00	65,00	659,75	PiedL
224	389	390	65,00	659,75	65,00	669,50	PiedL
225	390	391	65,00	669,50	65,00	679,25	PiedL
226	391	392	65,00	679,25	65,00	689,00	PiedL
227	392	393	65,00	689,00	65,00	698,75	PiedL
228	393	394	65,00	698,75	65,00	708,50	PiedL
229	394	395	65,00	708,50	65,00	718,25	PiedL
230	395	396	65,00	718,25	65,00	728,00	PiedL
231	396	397	65,00	728,00	65,00	737,75	PiedL
232	397	398	65,00	737,75	65,00	747,50	PiedL
233	398	399	65,00	747,50	65,00	757,25	PiedL
234	399	400	65,00	757,25	65,00	767,00	PiedL

235	400	401	65,00	767,00	65,00	776,75	PiedL
236	401	402	65,00	776,75	65,00	786,50	PiedL
237	402	403	65,00	786,50	65,00	796,25	PiedL
238	403	404	65,00	796,25	65,00	806,00	PiedL
239	404	405	65,00	806,00	65,00	815,75	PiedL
240	405	406	65,00	815,75	65,00	825,50	PiedL
241	406	407	65,00	825,50	65,00	835,25	PiedL
242	407	645	65,00	835,25	65,00	845,00	PiedL
243	163	487	1645,00	65,00	1645,00	74,75	PiedR
244	487	488	1645,00	74,75	1645,00	84,50	PiedR
245	488	489	1645,00	84,50	1645,00	94,25	PiedR
246	489	490	1645,00	94,25	1645,00	104,00	PiedR
247	490	491	1645,00	104,00	1645,00	113,75	PiedR
248	491	492	1645,00	113,75	1645,00	123,50	PiedR
249	492	493	1645,00	123,50	1645,00	133,25	PiedR
250	493	494	1645,00	133,25	1645,00	143,00	PiedR
251	494	495	1645,00	143,00	1645,00	152,75	PiedR
252	495	496	1645,00	152,75	1645,00	162,50	PiedR
253	496	497	1645,00	162,50	1645,00	172,25	PiedR
254	497	498	1645,00	172,25	1645,00	182,00	PiedR
255	498	499	1645,00	182,00	1645,00	191,75	PiedR
256	499	500	1645,00	191,75	1645,00	201,50	PiedR
257	500	501	1645,00	201,50	1645,00	211,25	PiedR
258	501	502	1645,00	211,25	1645,00	221,00	PiedR
259	502	503	1645,00	221,00	1645,00	230,75	PiedR
260	503	504	1645,00	230,75	1645,00	240,50	PiedR
261	504	505	1645,00	240,50	1645,00	250,25	PiedR
262	505	506	1645,00	250,25	1645,00	260,00	PiedR
263	506	507	1645,00	260,00	1645,00	269,75	PiedR
264	507	508	1645,00	269,75	1645,00	279,50	PiedR
265	508	509	1645,00	279,50	1645,00	289,25	PiedR
266	509	510	1645,00	289,25	1645,00	299,00	PiedR
267	510	511	1645,00	299,00	1645,00	308,75	PiedR
268	511	512	1645,00	308,75	1645,00	318,50	PiedR
269	512	513	1645,00	318,50	1645,00	328,25	PiedR
270	513	514	1645,00	328,25	1645,00	338,00	PiedR
271	514	515	1645,00	338,00	1645,00	347,75	PiedR
272	515	516	1645,00	347,75	1645,00	357,50	PiedR
273	516	517	1645,00	357,50	1645,00	367,25	PiedR
274	517	518	1645,00	367,25	1645,00	377,00	PiedR
275	518	519	1645,00	377,00	1645,00	386,75	PiedR
276	519	520	1645,00	386,75	1645,00	396,50	PiedR
277	520	521	1645,00	396,50	1645,00	406,25	PiedR
278	521	522	1645,00	406,25	1645,00	416,00	PiedR
279	522	523	1645,00	416,00	1645,00	425,75	PiedR
280	523	524	1645,00	425,75	1645,00	435,50	PiedR
281	524	525	1645,00	435,50	1645,00	445,25	PiedR
282	525	526	1645,00	445,25	1645,00	455,00	PiedR
283	526	527	1645,00	455,00	1645,00	464,75	PiedR
284	527	528	1645,00	464,75	1645,00	474,50	PiedR
285	528	529	1645,00	474,50	1645,00	484,25	PiedR

286	529	530	1645,00	484,25	1645,00	494,00	PiedR
287	530	531	1645,00	494,00	1645,00	503,75	PiedR
288	531	532	1645,00	503,75	1645,00	513,50	PiedR
289	532	533	1645,00	513,50	1645,00	523,25	PiedR
290	533	534	1645,00	523,25	1645,00	533,00	PiedR
291	534	535	1645,00	533,00	1645,00	542,75	PiedR
292	535	536	1645,00	542,75	1645,00	552,50	PiedR
293	536	537	1645,00	552,50	1645,00	562,25	PiedR
294	537	538	1645,00	562,25	1645,00	572,00	PiedR
295	538	539	1645,00	572,00	1645,00	581,75	PiedR
296	539	540	1645,00	581,75	1645,00	591,50	PiedR
297	540	541	1645,00	591,50	1645,00	601,25	PiedR
298	541	542	1645,00	601,25	1645,00	611,00	PiedR
299	542	543	1645,00	611,00	1645,00	620,75	PiedR
300	543	544	1645,00	620,75	1645,00	630,50	PiedR
301	544	545	1645,00	630,50	1645,00	640,25	PiedR
302	545	546	1645,00	640,25	1645,00	650,00	PiedR
303	546	547	1645,00	650,00	1645,00	659,75	PiedR
304	547	548	1645,00	659,75	1645,00	669,50	PiedR
305	548	549	1645,00	669,50	1645,00	679,25	PiedR
306	549	550	1645,00	679,25	1645,00	689,00	PiedR
307	550	551	1645,00	689,00	1645,00	698,75	PiedR
308	551	552	1645,00	698,75	1645,00	708,50	PiedR
309	552	553	1645,00	708,50	1645,00	718,25	PiedR
310	553	554	1645,00	718,25	1645,00	728,00	PiedR
311	554	555	1645,00	728,00	1645,00	737,75	PiedR
312	555	556	1645,00	737,75	1645,00	747,50	PiedR
313	556	557	1645,00	747,50	1645,00	757,25	PiedR
314	557	558	1645,00	757,25	1645,00	767,00	PiedR
315	558	559	1645,00	767,00	1645,00	776,75	PiedR
316	559	560	1645,00	776,75	1645,00	786,50	PiedR
317	560	561	1645,00	786,50	1645,00	796,25	PiedR
318	561	562	1645,00	796,25	1645,00	806,00	PiedR
319	562	563	1645,00	806,00	1645,00	815,75	PiedR
320	563	564	1645,00	815,75	1645,00	825,50	PiedR
321	564	565	1645,00	825,50	1645,00	835,25	PiedR
322	565	733	1645,00	835,25	1645,00	845,00	PiedR
323	645	646	65,00	845,00	81,25	845,00	Trav
324	646	647	81,25	845,00	97,50	845,00	Trav
325	647	648	97,50	845,00	113,75	845,00	Trav
326	648	649	113,75	845,00	130,00	845,00	Trav
327	649	650	130,00	845,00	149,50	845,00	Trav
328	650	651	149,50	845,00	169,00	845,00	Trav
329	651	652	169,00	845,00	188,50	845,00	Trav
330	652	653	188,50	845,00	208,00	845,00	Trav
331	653	654	208,00	845,00	227,50	845,00	Trav
332	654	655	227,50	845,00	247,00	845,00	Trav
333	655	656	247,00	845,00	266,49	845,00	Trav
334	656	657	266,49	845,00	285,99	845,00	Trav
335	657	658	285,99	845,00	305,49	845,00	Trav
336	658	659	305,49	845,00	324,99	845,00	Trav

337	659	660	324,99	845,00	344,49	845,00	Trav
338	660	661	344,49	845,00	363,99	845,00	Trav
339	661	662	363,99	845,00	383,49	845,00	Trav
340	662	663	383,49	845,00	402,99	845,00	Trav
341	663	664	402,99	845,00	422,49	845,00	Trav
342	664	665	422,49	845,00	441,99	845,00	Trav
343	665	666	441,99	845,00	461,49	845,00	Trav
344	666	667	461,49	845,00	480,99	845,00	Trav
345	667	668	480,99	845,00	500,49	845,00	Trav
346	668	669	500,49	845,00	519,98	845,00	Trav
347	669	670	519,98	845,00	539,48	845,00	Trav
348	670	671	539,48	845,00	558,98	845,00	Trav
349	671	672	558,98	845,00	575,00	845,00	Trav
350	672	673	575,00	845,00	591,02	845,00	Trav
351	673	674	591,02	845,00	607,02	845,00	Trav
352	674	675	607,02	845,00	623,02	845,00	Trav
353	675	676	623,02	845,00	639,02	845,00	Trav
354	676	677	639,02	845,00	655,02	845,00	Trav
355	677	678	655,02	845,00	671,02	845,00	Trav
356	678	679	671,02	845,00	686,67	845,00	Trav
357	679	680	686,67	845,00	702,33	845,00	Trav
358	680	681	702,33	845,00	717,98	845,00	Trav
359	681	682	717,98	845,00	736,66	845,00	Trav
360	682	683	736,66	845,00	755,33	845,00	Trav
361	683	684	755,33	845,00	774,00	845,00	Trav
362	684	685	774,00	845,00	792,67	845,00	Trav
363	685	686	792,67	845,00	811,34	845,00	Trav
364	686	687	811,34	845,00	830,02	845,00	Trav
365	687	688	830,02	845,00	842,51	845,00	Trav
366	688	689	842,51	845,00	855,00	845,00	Trav
367	689	690	855,00	845,00	866,99	845,00	Trav
368	690	691	866,99	845,00	878,98	845,00	Trav
369	691	692	878,98	845,00	897,66	845,00	Trav
370	692	693	897,66	845,00	916,33	845,00	Trav
371	693	694	916,33	845,00	935,00	845,00	Trav
372	694	695	935,00	845,00	953,67	845,00	Trav
373	695	696	953,67	845,00	972,34	845,00	Trav
374	696	697	972,34	845,00	991,02	845,00	Trav
375	697	698	991,02	845,00	1007,01	845,00	Trav
376	698	699	1007,01	845,00	1022,99	845,00	Trav
377	699	700	1022,99	845,00	1038,98	845,00	Trav
378	700	701	1038,98	845,00	1054,98	845,00	Trav
379	701	702	1054,98	845,00	1070,98	845,00	Trav
380	702	703	1070,98	845,00	1086,98	845,00	Trav
381	703	704	1086,98	845,00	1102,98	845,00	Trav
382	704	705	1102,98	845,00	1118,98	845,00	Trav
383	705	706	1118,98	845,00	1135,00	845,00	Trav
384	706	707	1135,00	845,00	1151,02	845,00	Trav
385	707	708	1151,02	845,00	1170,52	845,00	Trav
386	708	709	1170,52	845,00	1190,02	845,00	Trav
387	709	710	1190,02	845,00	1209,51	845,00	Trav

388	710	711	1209,51	845,00	1229,01	845,00	Trav
389	711	712	1229,01	845,00	1248,51	845,00	Trav
390	712	713	1248,51	845,00	1268,01	845,00	Trav
391	713	714	1268,01	845,00	1287,51	845,00	Trav
392	714	715	1287,51	845,00	1307,01	845,00	Trav
393	715	716	1307,01	845,00	1326,51	845,00	Trav
394	716	717	1326,51	845,00	1346,01	845,00	Trav
395	717	718	1346,01	845,00	1365,51	845,00	Trav
396	718	719	1365,51	845,00	1385,01	845,00	Trav
397	719	720	1385,01	845,00	1404,51	845,00	Trav
398	720	721	1404,51	845,00	1424,01	845,00	Trav
399	721	722	1424,01	845,00	1443,51	845,00	Trav
400	722	723	1443,51	845,00	1463,00	845,00	Trav
401	723	724	1463,00	845,00	1482,50	845,00	Trav
402	724	725	1482,50	845,00	1502,00	845,00	Trav
403	725	726	1502,00	845,00	1521,50	845,00	Trav
404	726	727	1521,50	845,00	1541,00	845,00	Trav
405	727	728	1541,00	845,00	1560,50	845,00	Trav
406	728	729	1560,50	845,00	1580,00	845,00	Trav
407	729	730	1580,00	845,00	1596,25	845,00	Trav
408	730	731	1596,25	845,00	1612,50	845,00	Trav
409	731	732	1612,50	845,00	1628,75	845,00	Trav
410	732	733	1628,75	845,00	1645,00	845,00	Trav
411	1	164	65,00	65,00	65,00	-35,00	MollaF
412	2	165	74,29	65,00	74,29	-35,00	MollaF
413	3	166	83,57	65,00	83,57	-35,00	MollaF
414	4	167	92,86	65,00	92,86	-35,00	MollaF
415	5	168	102,14	65,00	102,14	-35,00	MollaF
416	6	169	111,43	65,00	111,43	-35,00	MollaF
417	7	170	120,71	65,00	120,71	-35,00	MollaF
418	8	171	130,00	65,00	130,00	-35,00	MollaF
419	9	172	139,93	65,00	139,93	-35,00	MollaF
420	10	173	149,86	65,00	149,86	-35,00	MollaF
421	11	174	159,79	65,00	159,79	-35,00	MollaF
422	12	175	169,73	65,00	169,73	-35,00	MollaF
423	13	176	179,66	65,00	179,66	-35,00	MollaF
424	14	177	189,59	65,00	189,59	-35,00	MollaF
425	15	178	199,52	65,00	199,52	-35,00	MollaF
426	16	179	209,45	65,00	209,45	-35,00	MollaF
427	17	180	219,38	65,00	219,38	-35,00	MollaF
428	18	181	229,32	65,00	229,32	-35,00	MollaF
429	19	182	239,25	65,00	239,25	-35,00	MollaF
430	20	183	249,18	65,00	249,18	-35,00	MollaF
431	21	184	259,11	65,00	259,11	-35,00	MollaF
432	22	185	269,04	65,00	269,04	-35,00	MollaF
433	23	186	278,97	65,00	278,97	-35,00	MollaF
434	24	187	288,90	65,00	288,90	-35,00	MollaF
435	25	188	298,84	65,00	298,84	-35,00	MollaF
436	26	189	308,77	65,00	308,77	-35,00	MollaF
437	27	190	318,70	65,00	318,70	-35,00	MollaF
438	28	191	328,63	65,00	328,63	-35,00	MollaF

439	29	192	338,56	65,00	338,56	-35,00	MollaF
440	30	193	348,49	65,00	348,49	-35,00	MollaF
441	31	194	358,42	65,00	358,42	-35,00	MollaF
442	32	195	368,36	65,00	368,36	-35,00	MollaF
443	33	196	378,29	65,00	378,29	-35,00	MollaF
444	34	197	388,22	65,00	388,22	-35,00	MollaF
445	35	198	398,15	65,00	398,15	-35,00	MollaF
446	36	199	408,08	65,00	408,08	-35,00	MollaF
447	37	200	418,01	65,00	418,01	-35,00	MollaF
448	38	201	427,95	65,00	427,95	-35,00	MollaF
449	39	202	437,88	65,00	437,88	-35,00	MollaF
450	40	203	447,81	65,00	447,81	-35,00	MollaF
451	41	204	457,74	65,00	457,74	-35,00	MollaF
452	42	205	467,67	65,00	467,67	-35,00	MollaF
453	43	206	477,60	65,00	477,60	-35,00	MollaF
454	44	207	487,53	65,00	487,53	-35,00	MollaF
455	45	208	497,47	65,00	497,47	-35,00	MollaF
456	46	209	507,40	65,00	507,40	-35,00	MollaF
457	47	210	517,33	65,00	517,33	-35,00	MollaF
458	48	211	527,26	65,00	527,26	-35,00	MollaF
459	49	212	537,19	65,00	537,19	-35,00	MollaF
460	50	213	547,12	65,00	547,12	-35,00	MollaF
461	51	214	557,05	65,00	557,05	-35,00	MollaF
462	52	215	566,99	65,00	566,99	-35,00	MollaF
463	53	216	576,92	65,00	576,92	-35,00	MollaF
464	54	217	586,85	65,00	586,85	-35,00	MollaF
465	55	218	596,78	65,00	596,78	-35,00	MollaF
466	56	219	606,71	65,00	606,71	-35,00	MollaF
467	57	220	616,64	65,00	616,64	-35,00	MollaF
468	58	221	626,58	65,00	626,58	-35,00	MollaF
469	59	222	636,51	65,00	636,51	-35,00	MollaF
470	60	223	646,44	65,00	646,44	-35,00	MollaF
471	61	224	656,37	65,00	656,37	-35,00	MollaF
472	62	225	666,30	65,00	666,30	-35,00	MollaF
473	63	226	676,23	65,00	676,23	-35,00	MollaF
474	64	227	686,16	65,00	686,16	-35,00	MollaF
475	65	228	696,10	65,00	696,10	-35,00	MollaF
476	66	229	706,03	65,00	706,03	-35,00	MollaF
477	67	230	715,96	65,00	715,96	-35,00	MollaF
478	68	231	725,89	65,00	725,89	-35,00	MollaF
479	69	232	735,82	65,00	735,82	-35,00	MollaF
480	70	233	745,75	65,00	745,75	-35,00	MollaF
481	71	234	755,68	65,00	755,68	-35,00	MollaF
482	72	235	765,62	65,00	765,62	-35,00	MollaF
483	73	236	775,55	65,00	775,55	-35,00	MollaF
484	74	237	785,48	65,00	785,48	-35,00	MollaF
485	75	238	795,41	65,00	795,41	-35,00	MollaF
486	76	239	805,34	65,00	805,34	-35,00	MollaF
487	77	240	815,27	65,00	815,27	-35,00	MollaF
488	78	241	825,21	65,00	825,21	-35,00	MollaF
489	79	242	835,14	65,00	835,14	-35,00	MollaF

490	80	243	845,07	65,00	845,07	-35,00	MollaF
491	81	244	855,00	65,00	855,00	-35,00	MollaF
492	82	245	864,92	65,00	864,92	-35,00	MollaF
493	83	246	874,83	65,00	874,83	-35,00	MollaF
494	84	247	884,75	65,00	884,75	-35,00	MollaF
495	85	248	894,67	65,00	894,67	-35,00	MollaF
496	86	249	904,58	65,00	904,58	-35,00	MollaF
497	87	250	914,50	65,00	914,50	-35,00	MollaF
498	88	251	924,42	65,00	924,42	-35,00	MollaF
499	89	252	934,33	65,00	934,33	-35,00	MollaF
500	90	253	944,25	65,00	944,25	-35,00	MollaF
501	91	254	954,17	65,00	954,17	-35,00	MollaF
502	92	255	964,08	65,00	964,08	-35,00	MollaF
503	93	256	974,00	65,00	974,00	-35,00	MollaF
504	94	257	983,92	65,00	983,92	-35,00	MollaF
505	95	258	993,83	65,00	993,83	-35,00	MollaF
506	96	259	1003,75	65,00	1003,75	-35,00	MollaF
507	97	260	1013,67	65,00	1013,67	-35,00	MollaF
508	98	261	1023,58	65,00	1023,58	-35,00	MollaF
509	99	262	1033,50	65,00	1033,50	-35,00	MollaF
510	100	263	1043,42	65,00	1043,42	-35,00	MollaF
511	101	264	1053,33	65,00	1053,33	-35,00	MollaF
512	102	265	1063,25	65,00	1063,25	-35,00	MollaF
513	103	266	1073,17	65,00	1073,17	-35,00	MollaF
514	104	267	1083,08	65,00	1083,08	-35,00	MollaF
515	105	268	1093,00	65,00	1093,00	-35,00	MollaF
516	106	269	1102,92	65,00	1102,92	-35,00	MollaF
517	107	270	1112,83	65,00	1112,83	-35,00	MollaF
518	108	271	1122,75	65,00	1122,75	-35,00	MollaF
519	109	272	1132,67	65,00	1132,67	-35,00	MollaF
520	110	273	1142,58	65,00	1142,58	-35,00	MollaF
521	111	274	1152,50	65,00	1152,50	-35,00	MollaF
522	112	275	1162,42	65,00	1162,42	-35,00	MollaF
523	113	276	1172,33	65,00	1172,33	-35,00	MollaF
524	114	277	1182,25	65,00	1182,25	-35,00	MollaF
525	115	278	1192,17	65,00	1192,17	-35,00	MollaF
526	116	279	1202,08	65,00	1202,08	-35,00	MollaF
527	117	280	1212,00	65,00	1212,00	-35,00	MollaF
528	118	281	1221,92	65,00	1221,92	-35,00	MollaF
529	119	282	1231,83	65,00	1231,83	-35,00	MollaF
530	120	283	1241,75	65,00	1241,75	-35,00	MollaF
531	121	284	1251,67	65,00	1251,67	-35,00	MollaF
532	122	285	1261,58	65,00	1261,58	-35,00	MollaF
533	123	286	1271,50	65,00	1271,50	-35,00	MollaF
534	124	287	1281,42	65,00	1281,42	-35,00	MollaF
535	125	288	1291,33	65,00	1291,33	-35,00	MollaF
536	126	289	1301,25	65,00	1301,25	-35,00	MollaF
537	127	290	1311,17	65,00	1311,17	-35,00	MollaF
538	128	291	1321,08	65,00	1321,08	-35,00	MollaF
539	129	292	1331,00	65,00	1331,00	-35,00	MollaF
540	130	293	1340,92	65,00	1340,92	-35,00	MollaF

541	131	294	1350,83	65,00	1350,83	-35,00	MollaF
542	132	295	1360,75	65,00	1360,75	-35,00	MollaF
543	133	296	1370,67	65,00	1370,67	-35,00	MollaF
544	134	297	1380,58	65,00	1380,58	-35,00	MollaF
545	135	298	1390,50	65,00	1390,50	-35,00	MollaF
546	136	299	1400,42	65,00	1400,42	-35,00	MollaF
547	137	300	1410,33	65,00	1410,33	-35,00	MollaF
548	138	301	1420,25	65,00	1420,25	-35,00	MollaF
549	139	302	1430,17	65,00	1430,17	-35,00	MollaF
550	140	303	1440,08	65,00	1440,08	-35,00	MollaF
551	141	304	1450,00	65,00	1450,00	-35,00	MollaF
552	142	305	1459,09	65,00	1459,09	-35,00	MollaF
553	143	306	1468,18	65,00	1468,18	-35,00	MollaF
554	144	307	1477,27	65,00	1477,27	-35,00	MollaF
555	145	308	1486,36	65,00	1486,36	-35,00	MollaF
556	146	309	1495,45	65,00	1495,45	-35,00	MollaF
557	147	310	1504,55	65,00	1504,55	-35,00	MollaF
558	148	311	1513,64	65,00	1513,64	-35,00	MollaF
559	149	312	1522,73	65,00	1522,73	-35,00	MollaF
560	150	313	1531,82	65,00	1531,82	-35,00	MollaF
561	151	314	1540,91	65,00	1540,91	-35,00	MollaF
562	152	315	1550,00	65,00	1550,00	-35,00	MollaF
563	153	316	1557,50	65,00	1557,50	-35,00	MollaF
564	154	317	1565,00	65,00	1565,00	-35,00	MollaF
565	155	318	1572,50	65,00	1572,50	-35,00	MollaF
566	156	319	1580,00	65,00	1580,00	-35,00	MollaF
567	157	320	1589,29	65,00	1589,29	-35,00	MollaF
568	158	321	1598,57	65,00	1598,57	-35,00	MollaF
569	159	322	1607,86	65,00	1607,86	-35,00	MollaF
570	160	323	1617,14	65,00	1617,14	-35,00	MollaF
571	161	324	1626,43	65,00	1626,43	-35,00	MollaF
572	162	325	1635,71	65,00	1635,71	-35,00	MollaF
573	163	326	1645,00	65,00	1645,00	-35,00	MollaF
574	1	327	65,00	65,00	-35,00	65,00	MollaPL
575	329	408	65,00	74,75	-35,00	74,75	MollaPL
576	330	409	65,00	84,50	-35,00	84,50	MollaPL
577	331	410	65,00	94,25	-35,00	94,25	MollaPL
578	332	411	65,00	104,00	-35,00	104,00	MollaPL
579	333	412	65,00	113,75	-35,00	113,75	MollaPL
580	334	413	65,00	123,50	-35,00	123,50	MollaPL
581	335	414	65,00	133,25	-35,00	133,25	MollaPL
582	336	415	65,00	143,00	-35,00	143,00	MollaPL
583	337	416	65,00	152,75	-35,00	152,75	MollaPL
584	338	417	65,00	162,50	-35,00	162,50	MollaPL
585	339	418	65,00	172,25	-35,00	172,25	MollaPL
586	340	419	65,00	182,00	-35,00	182,00	MollaPL
587	341	420	65,00	191,75	-35,00	191,75	MollaPL
588	342	421	65,00	201,50	-35,00	201,50	MollaPL
589	343	422	65,00	211,25	-35,00	211,25	MollaPL
590	344	423	65,00	221,00	-35,00	221,00	MollaPL
591	345	424	65,00	230,75	-35,00	230,75	MollaPL

592	346	425	65,00	240,50	-35,00	240,50	MollaPL
593	347	426	65,00	250,25	-35,00	250,25	MollaPL
594	348	427	65,00	260,00	-35,00	260,00	MollaPL
595	349	428	65,00	269,75	-35,00	269,75	MollaPL
596	350	429	65,00	279,50	-35,00	279,50	MollaPL
597	351	430	65,00	289,25	-35,00	289,25	MollaPL
598	352	431	65,00	299,00	-35,00	299,00	MollaPL
599	353	432	65,00	308,75	-35,00	308,75	MollaPL
600	354	433	65,00	318,50	-35,00	318,50	MollaPL
601	355	434	65,00	328,25	-35,00	328,25	MollaPL
602	356	435	65,00	338,00	-35,00	338,00	MollaPL
603	357	436	65,00	347,75	-35,00	347,75	MollaPL
604	358	437	65,00	357,50	-35,00	357,50	MollaPL
605	359	438	65,00	367,25	-35,00	367,25	MollaPL
606	360	439	65,00	377,00	-35,00	377,00	MollaPL
607	361	440	65,00	386,75	-35,00	386,75	MollaPL
608	362	441	65,00	396,50	-35,00	396,50	MollaPL
609	363	442	65,00	406,25	-35,00	406,25	MollaPL
610	364	443	65,00	416,00	-35,00	416,00	MollaPL
611	365	444	65,00	425,75	-35,00	425,75	MollaPL
612	366	445	65,00	435,50	-35,00	435,50	MollaPL
613	367	446	65,00	445,25	-35,00	445,25	MollaPL
614	368	447	65,00	455,00	-35,00	455,00	MollaPL
615	369	448	65,00	464,75	-35,00	464,75	MollaPL
616	370	449	65,00	474,50	-35,00	474,50	MollaPL
617	371	450	65,00	484,25	-35,00	484,25	MollaPL
618	372	451	65,00	494,00	-35,00	494,00	MollaPL
619	373	452	65,00	503,75	-35,00	503,75	MollaPL
620	374	453	65,00	513,50	-35,00	513,50	MollaPL
621	375	454	65,00	523,25	-35,00	523,25	MollaPL
622	376	455	65,00	533,00	-35,00	533,00	MollaPL
623	377	456	65,00	542,75	-35,00	542,75	MollaPL
624	378	457	65,00	552,50	-35,00	552,50	MollaPL
625	379	458	65,00	562,25	-35,00	562,25	MollaPL
626	380	459	65,00	572,00	-35,00	572,00	MollaPL
627	381	460	65,00	581,75	-35,00	581,75	MollaPL
628	382	461	65,00	591,50	-35,00	591,50	MollaPL
629	383	462	65,00	601,25	-35,00	601,25	MollaPL
630	384	463	65,00	611,00	-35,00	611,00	MollaPL
631	385	464	65,00	620,75	-35,00	620,75	MollaPL
632	386	465	65,00	630,50	-35,00	630,50	MollaPL
633	387	466	65,00	640,25	-35,00	640,25	MollaPL
634	388	467	65,00	650,00	-35,00	650,00	MollaPL
635	389	468	65,00	659,75	-35,00	659,75	MollaPL
636	390	469	65,00	669,50	-35,00	669,50	MollaPL
637	391	470	65,00	679,25	-35,00	679,25	MollaPL
638	392	471	65,00	689,00	-35,00	689,00	MollaPL
639	393	472	65,00	698,75	-35,00	698,75	MollaPL
640	394	473	65,00	708,50	-35,00	708,50	MollaPL
641	395	474	65,00	718,25	-35,00	718,25	MollaPL
642	396	475	65,00	728,00	-35,00	728,00	MollaPL

643	397	476	65,00	737,75	-35,00	737,75	MollaPL
644	398	477	65,00	747,50	-35,00	747,50	MollaPL
645	399	478	65,00	757,25	-35,00	757,25	MollaPL
646	400	479	65,00	767,00	-35,00	767,00	MollaPL
647	401	480	65,00	776,75	-35,00	776,75	MollaPL
648	402	481	65,00	786,50	-35,00	786,50	MollaPL
649	403	482	65,00	796,25	-35,00	796,25	MollaPL
650	404	483	65,00	806,00	-35,00	806,00	MollaPL
651	405	484	65,00	815,75	-35,00	815,75	MollaPL
652	406	485	65,00	825,50	-35,00	825,50	MollaPL
653	407	486	65,00	835,25	-35,00	835,25	MollaPL
654	645	734	65,00	845,00	-35,00	845,00	MollaPL
655	163	328	1645,00	65,00	1745,00	65,00	MollaPR
656	487	566	1645,00	74,75	1745,00	74,75	MollaPR
657	488	567	1645,00	84,50	1745,00	84,50	MollaPR
658	489	568	1645,00	94,25	1745,00	94,25	MollaPR
659	490	569	1645,00	104,00	1745,00	104,00	MollaPR
660	491	570	1645,00	113,75	1745,00	113,75	MollaPR
661	492	571	1645,00	123,50	1745,00	123,50	MollaPR
662	493	572	1645,00	133,25	1745,00	133,25	MollaPR
663	494	573	1645,00	143,00	1745,00	143,00	MollaPR
664	495	574	1645,00	152,75	1745,00	152,75	MollaPR
665	496	575	1645,00	162,50	1745,00	162,50	MollaPR
666	497	576	1645,00	172,25	1745,00	172,25	MollaPR
667	498	577	1645,00	182,00	1745,00	182,00	MollaPR
668	499	578	1645,00	191,75	1745,00	191,75	MollaPR
669	500	579	1645,00	201,50	1745,00	201,50	MollaPR
670	501	580	1645,00	211,25	1745,00	211,25	MollaPR
671	502	581	1645,00	221,00	1745,00	221,00	MollaPR
672	503	582	1645,00	230,75	1745,00	230,75	MollaPR
673	504	583	1645,00	240,50	1745,00	240,50	MollaPR
674	505	584	1645,00	250,25	1745,00	250,25	MollaPR
675	506	585	1645,00	260,00	1745,00	260,00	MollaPR
676	507	586	1645,00	269,75	1745,00	269,75	MollaPR
677	508	587	1645,00	279,50	1745,00	279,50	MollaPR
678	509	588	1645,00	289,25	1745,00	289,25	MollaPR
679	510	589	1645,00	299,00	1745,00	299,00	MollaPR
680	511	590	1645,00	308,75	1745,00	308,75	MollaPR
681	512	591	1645,00	318,50	1745,00	318,50	MollaPR
682	513	592	1645,00	328,25	1745,00	328,25	MollaPR
683	514	593	1645,00	338,00	1745,00	338,00	MollaPR
684	515	594	1645,00	347,75	1745,00	347,75	MollaPR
685	516	595	1645,00	357,50	1745,00	357,50	MollaPR
686	517	596	1645,00	367,25	1745,00	367,25	MollaPR
687	518	597	1645,00	377,00	1745,00	377,00	MollaPR
688	519	598	1645,00	386,75	1745,00	386,75	MollaPR
689	520	599	1645,00	396,50	1745,00	396,50	MollaPR
690	521	600	1645,00	406,25	1745,00	406,25	MollaPR
691	522	601	1645,00	416,00	1745,00	416,00	MollaPR
692	523	602	1645,00	425,75	1745,00	425,75	MollaPR
693	524	603	1645,00	435,50	1745,00	435,50	MollaPR

694	525	604	1645,00	445,25	1745,00	445,25	MollaPR
695	526	605	1645,00	455,00	1745,00	455,00	MollaPR
696	527	606	1645,00	464,75	1745,00	464,75	MollaPR
697	528	607	1645,00	474,50	1745,00	474,50	MollaPR
698	529	608	1645,00	484,25	1745,00	484,25	MollaPR
699	530	609	1645,00	494,00	1745,00	494,00	MollaPR
700	531	610	1645,00	503,75	1745,00	503,75	MollaPR
701	532	611	1645,00	513,50	1745,00	513,50	MollaPR
702	533	612	1645,00	523,25	1745,00	523,25	MollaPR
703	534	613	1645,00	533,00	1745,00	533,00	MollaPR
704	535	614	1645,00	542,75	1745,00	542,75	MollaPR
705	536	615	1645,00	552,50	1745,00	552,50	MollaPR
706	537	616	1645,00	562,25	1745,00	562,25	MollaPR
707	538	617	1645,00	572,00	1745,00	572,00	MollaPR
708	539	618	1645,00	581,75	1745,00	581,75	MollaPR
709	540	619	1645,00	591,50	1745,00	591,50	MollaPR
710	541	620	1645,00	601,25	1745,00	601,25	MollaPR
711	542	621	1645,00	611,00	1745,00	611,00	MollaPR
712	543	622	1645,00	620,75	1745,00	620,75	MollaPR
713	544	623	1645,00	630,50	1745,00	630,50	MollaPR
714	545	624	1645,00	640,25	1745,00	640,25	MollaPR
715	546	625	1645,00	650,00	1745,00	650,00	MollaPR
716	547	626	1645,00	659,75	1745,00	659,75	MollaPR
717	548	627	1645,00	669,50	1745,00	669,50	MollaPR
718	549	628	1645,00	679,25	1745,00	679,25	MollaPR
719	550	629	1645,00	689,00	1745,00	689,00	MollaPR
720	551	630	1645,00	698,75	1745,00	698,75	MollaPR
721	552	631	1645,00	708,50	1745,00	708,50	MollaPR
722	553	632	1645,00	718,25	1745,00	718,25	MollaPR
723	554	633	1645,00	728,00	1745,00	728,00	MollaPR
724	555	634	1645,00	737,75	1745,00	737,75	MollaPR
725	556	635	1645,00	747,50	1745,00	747,50	MollaPR
726	557	636	1645,00	757,25	1745,00	757,25	MollaPR
727	558	637	1645,00	767,00	1745,00	767,00	MollaPR
728	559	638	1645,00	776,75	1745,00	776,75	MollaPR
729	560	639	1645,00	786,50	1745,00	786,50	MollaPR
730	561	640	1645,00	796,25	1745,00	796,25	MollaPR
731	562	641	1645,00	806,00	1745,00	806,00	MollaPR
732	563	642	1645,00	815,75	1745,00	815,75	MollaPR
733	564	643	1645,00	825,50	1745,00	825,50	MollaPR
734	565	644	1645,00	835,25	1745,00	835,25	MollaPR
735	733	735	1645,00	845,00	1745,00	845,00	MollaPR