



Società Autostrada Tirrenica p.A.
GRUPPO AUTOSTRADALE PER L'ITALIA S.p.A.

AUTOSTRADA (A12) : ROSIGNANO – CIVITAVECCHIA
LOTTO 3

TRATTO: SCARLINO – GROSSETO SUD

PROGETTO DEFINITIVO

INFRASTRUTTURA STRATEGICA DI PREMINENTE INTERESSE
NAZIONALE LE CUI PROCEDURE DI APPROVAZIONE SONO REGOLATE
DALL' ART. 161 DEL D.LGS. 163/2006


AU– CORPO AUTOSTRADALE

OPERE D'ARTE MAGGIORI
PONTI E SOTTOVIA (L>10m)

Ampliamento Sottovia SP152 Aurelia Vecchia al Km 11+633.97
Relazione descrittiva e di calcolo

IL RESPONSABILE PROGETTAZIONE SPECIALISTICA Ing. Guido Furlanetto Ord. Ingg. Milano N.10984 RESPONSABILE UFFICIO STR	IL RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE Ing. Alessandro Alfì Ord. Ingg. Milano N. 20015 COORDINATORE GENERALE APS	IL DIRETTORE TECNICO Ing. Maurizio Torresi Ord. Ingg. Milano N. 16492 RESPONSABILE DIREZIONE SVILUPPO INFRASTRUTTURE
---	--	---

RIFERIMENTO ELABORATO					DATA:	REVISIONE		
WBS	DIRETTORIO			FILE		FEBBRAIO 2011	n.	data
	codice	commessa	N.Prog.	unita'	n. progressivo			
ST07	1	2	12	1	2	0	2	STR 140 ---
						SCALA:		

 ingegneria europea	ELABORAZIONE GRAFICA A CURA DI :	
	ELABORAZIONE PROGETTUALE A CURA DI :	
CONSULENZA A CURA DI :	IL RESPONSABILE UFFICIO/UNITA'	Ing. Guido Furlanetto O.I. Milano N.10984

RESPONSABILE DI COMMESSA Ing. Michele Parrella Ord. Ingg. Avellino N. 933 COORDINATORE OPERATIVO DI PROGETTO	VISTO DEL COMMITTENTE 	VISTO DEL CONCEDENTE 
---	---	--

1. PREMESSA	2
1.1. SOTTOVIA SCATOLARE.....	2
1.2. IPOTESI PROGETTUALI.....	3
2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO	4
3. MATERIALI	5
3.1. STRUTTURA ESISTENTE.....	5
3.1.1. <i>Struttura in ampliamento</i>	6
4. GEOTECNICA	7
5. ANALISI DELLO SCATOLARE	8
5.1. ANALISI DEI CARICHI	8
5.1.1. <i>Carichi permanenti</i>	8
5.1.2. <i>Carichi variabili da traffico</i>	9
5.2. FRENATURA	11
5.2.1. <i>Variazione termica</i>	11
5.2.2. <i>Azioni sismiche</i>	11
5.3. COMBINAZIONI DI CARICO.....	14
5.3.1. <i>Combinazioni per la verifica allo SLU</i>	14
5.4. VERIFICHE	16
5.5. RISULTATI DELL'ANALISI DELLO SCATOLARE DI AMPLIAMENTO	18
5.5.1. <i>Diagrammi delle sollecitazioni</i>	165
5.5.2. <i>Armatura scatolare</i>	168
5.5.3. <i>Verifiche del terreno</i>	169
5.5.3.1 <i>Calcolo della capacità portante della fondazione</i>	169
5.5.3.2 <i>Sollecitazione sul terreno</i>	176
6. ANALISI DELLO SCATOLARE ESISTENTE	177

1. PREMESSA

La presente relazione di calcolo comprende l'analisi e le successive verifiche strutturali di un sottovia scatolare, facente parte delle opere maggiori relative ai lavori di adeguamento del Lotto 3 dell'autostrada A12 Civitavecchia-Rosignano.

Lo scatolare in oggetto, situato in corrispondenza del Km 11 + 633.97 (ST07).

1.1. Sottovia scatolare

Si tratta di una struttura scatolare in c.a. gettata in opera a singola canna, di lunghezza in asse tracciamento di circa 33.98 m; la carreggiata prevede una larghezza totale della piattaforma di 24.95 m e due cordoli laterali da 0.70 m.

Il franco stradale minimo attualmente previsto è di 5.39 m, l'altezza totale interna dello scatolare è variabile da 5.81 m a 6.38 m. Il calcolo viene effettuato con un'altezza media.

Gli spessori delle pareti dello scatolare di ampliamento sono pari a:

sp. soletta di fondazione	= 2.00 m
sp. piedritti	= 1.80 m
sp. soletta superiore	= 1.40 m

L'elaborazione dei calcoli statici e le verifiche di stabilità, condotte secondo il metodo degli stati limite, è stata condotta con l'ausilio del programma di calcolo "SCAT10" prodotto da *Aztec informatica*.

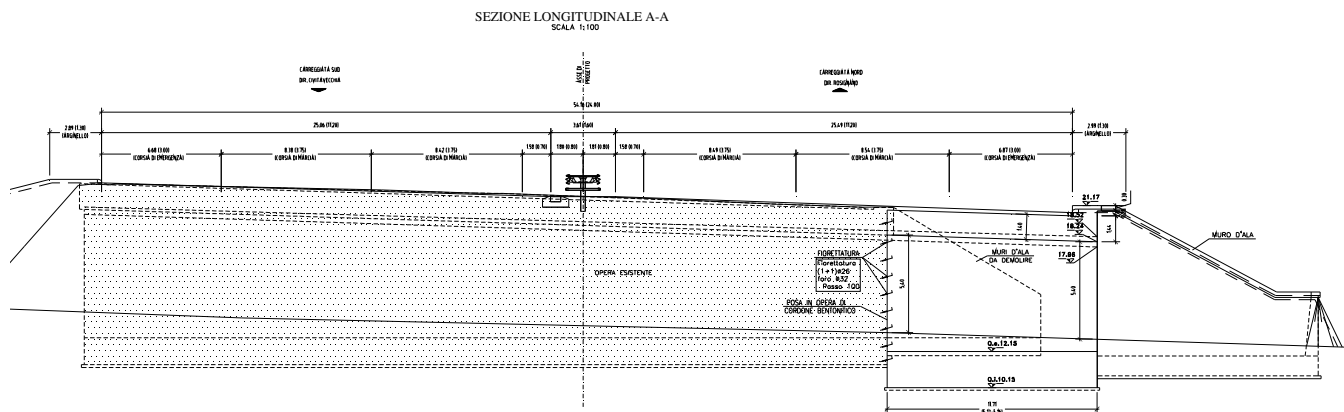


Figura 1: Sezione longitudinale sottovia con muri d'ala

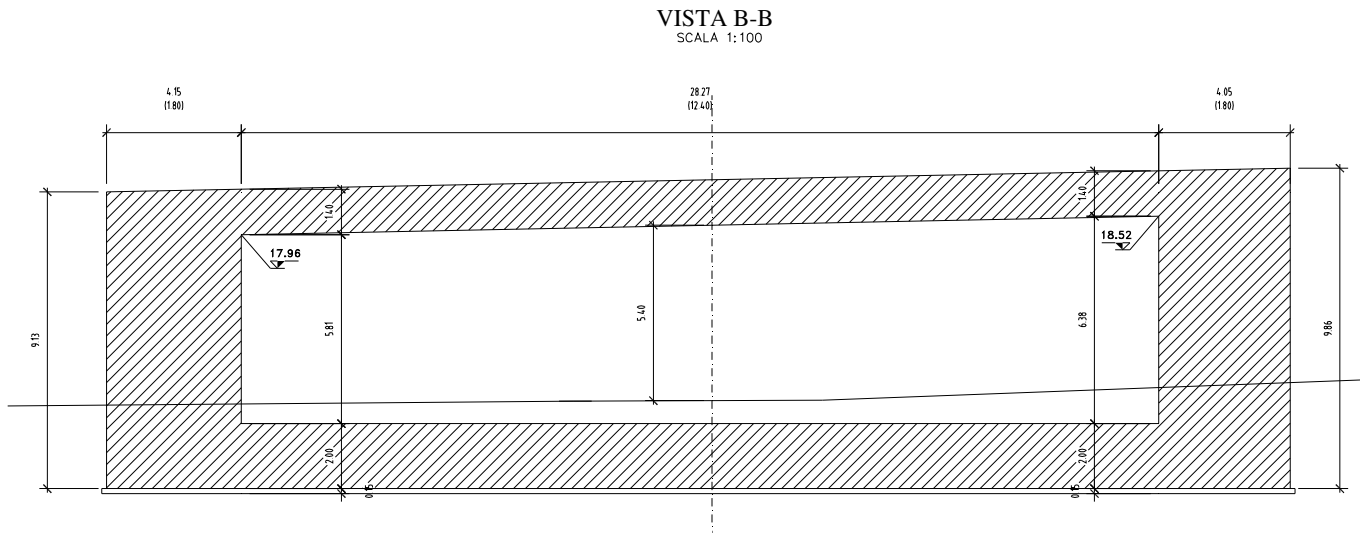


Figura 2: Sezione trasversale sottovia

1.2. Ipotesi progettuali

Le ipotesi progettuali assunte saranno soggette a riscontro mediante ulteriori indagini sulle opere da effettuarsi in una fase successiva”.

2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO

Nell'esecuzione dei calcoli si fa riferimento alla legislazione vigente con particolare riferimento alle seguenti norme:

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.
Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.
- Legge nr. 64 del 02/02/1974.
Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.
- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.
Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.
- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.
Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.
- D.M. 9 Gennaio 1996
Norme Tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche
- D.M. 16 Gennaio 1996
Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'
- D.M. 16 Gennaio 1996
Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche
- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.
Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996
- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.
Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996
- Norme Tecniche 2008 (D.M. 14/01/2008)
- Circolare 617 del 02/02/2009
Istruzioni per l'applicazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14 gennaio 2008.

3. MATERIALI

3.1. Struttura esistente

Per la deduzione delle caratteristiche dei materiali della struttura esistente si è fatto riferimento a quanto contenuto nella documentazione di progetto originale. Il calcolo delle caratteristiche meccaniche è condotto in accordo al DM-2008.

Calcestruzzo

Calcestruzzo scatolare esistente (Fondazione, piedritti e soletta)

Resistenza a compres. Caratteristica cubica:	$R_{ck} =$	30,0 MPa
Resistenza a compres. Caratteristica cilintrica:	$f_{ck} = 0,83 R_{ck} =$	24,9 MPa
Resistenza a compres. media cilintrica:	$f_{cm} = f_{ck} + 8 =$	32,9 MPa
Resistenza a trazione media:	$f_{ctm} = 0,30(f_{ck})^{2/3}$ (per $R_{ck} < 50\text{MPa}$) =	2,6 MPa
Resistenza a trazione per flessione media:	$f_{ctm} = 1,2 f_{ctm} =$	3,1 MPa
Resistenza a trazione caratt. (per flex.):	$f_{ctk} = 0,7 f_{ctm} =$	2,1 MPa
Modulo Elastico (istantaneo):	$E_{cm} = 22000(f_{cm}/10)^{0,3} =$	31447 MPa

Valori di Calcolo

Resistenza di calcolo a compressione:	$f_{cd} = 0,85 f_{ck}/1,5 =$	14,1 MPa
Resistenza di calcolo a trazione:	$f_{ctd} = f_{ctk}/1,5$	1,4 MPa

Acciaio per armature

Barre per cemento armato ordinario :

FeB44k

Tensione caratteristica di rottura : $f_{tk} \geq 550$ MPa

Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} \geq 430$ MPa

Resistenza di calcolo : $f_{yd} = f_{yk}/1.15$ $f_{yk} \geq 374$ MPa

Barre per cemento armato ordinario (pali) :

FeB38k

Tensione caratteristica di rottura : $f_{tk} \geq 460$ MPa

Tensione caratteristica di snervamento : $f_{yk} \geq 380$ MPa

Resistenza di calcolo : $f_{yd} = f_{yk}/1.15$ $f_{yk} \geq 330$ MPa

3.1.1. Struttura in ampliamento

Calcestruzzo

Calcestruzzo scatolare ampliamento (Fondazione, piedritti e soletta) C32/40

Resistenza a compres. Caratteristica cubica:	$R_{ck} =$	40,0 MPa
Resistenza a compres. Caratteristica cilintrica:	$f_{ck} = 0,83 R_{ck} =$	33,2 MPa
Resistenza a compres. media cilintrica:	$f_{cm} = f_{ck} + 8 =$	41,2 MPa
Resistenza a trazione media:	$f_{ctm} = 0,30(f_{ck})^{2/3}$ (per $R_{ck} < 50\text{MPa}$) =	3,1 MPa
Resistenza a trazione per flessione media:	$f_{ctfm} = 1,2 f_{ctm} =$	3,7 MPa
Resistenza a trazione caratt. (per flex.):	$f_{ctk} = 0,7 f_{ctfm} =$	2,6 MPa
Modulo Elastico (istantaneo):	$E_{cm} = 22000(f_{cm}/10)^{0,3} =$	33643 MPa

Valori di Calcolo

Resistenza di calcolo a compressione:	$f_{cd} = 0,85 f_{ck}/1,5 =$	18,8 MPa
Resistenza di calcolo a trazione:	$f_{ctd} = f_{ctk}/1,5$	1,7 MPa

Calcestruzzo cordoli (solo per STRUTTURE ESISTENTI) C32/40

Resistenza a compres. Caratteristica cubica:	$R_{ck} =$	40,0 MPa
Resistenza a compres. Caratteristica cilintrica:	$f_{ck} = 0,83 R_{ck} =$	33,2 MPa
Resistenza a compres. media cilintrica:	$f_{cm} = f_{ck} + 8 =$	41,2 MPa
Resistenza a trazione media:	$f_{ctm} = 0,30(f_{ck})^{2/3}$ (per $R_{ck} < 50\text{MPa}$) =	3,1 MPa
Resistenza a trazione per flessione media:	$f_{ctfm} = 1,2 f_{ctm} =$	3,7 MPa
Resistenza a trazione caratt. (per flex.):	$f_{ctk} = 0,7 f_{ctfm} =$	2,6 MPa
Modulo Elastico (istantaneo):	$E_{cm} = 22000(f_{cm}/10)^{0,3} =$	33643 MPa

Valori di Calcolo

Resistenza di calcolo a compressione:	$f_{cd} = 0,85 f_{ck}/1,5 =$	18,8 MPa
Resistenza di calcolo a trazione:	$f_{ctd} = f_{ctk}/1,5$	1,7 MPa

Acciaio per armature

Barre in acciaio ad aderenza migliorata tipo B450C controllate in stabilimento :

Tensione caratteristica di rottura :	$f_{tk} \geq 540 \text{ MPa}$
Tensione caratteristica di snervamento :	$f_{yk} \geq 450 \text{ MPa}$
Resistenza di calcolo : $f_{yd} = f_{yk}/1.15$	$f_{yd} \geq 391 \text{ MPa}$

La tabella seguente riporta le classi di esposizione e le conseguenti condizioni ambientali (DM-2008) per i calcestruzzi delle strutture di ampliamento.

Elemento	Classe esposizione	Condizioni ambientali
Soletta di impalcato	XC4	Molto aggressive
Pile Spalle e muri (elevazioni)	XC4	Ordinarie
Fondazioni	XC2	Ordinarie

4. GEOTECNICA

Il terreno in sito (in fondazione) che interessa l'opera presenta le seguenti caratteristiche:

peso di volume naturale	$\gamma = 24 \text{ kN/m}^3$
angolo di attrito	$\phi' = 38^\circ$
coesione drenata	$c' = 15 \text{ kPa}$
modulo secante 25 %	$E = 35 \text{ MPa}$
modulo di sottofondo	$K_W = 27000 \text{ kN/m}^3$

Essendo previsto, per i terreni di ricoprimento e di rinfranco, l'utilizzo del materiale da rilevato autostradale, sono state considerate le seguenti caratteristiche meccaniche:

RILEVATO

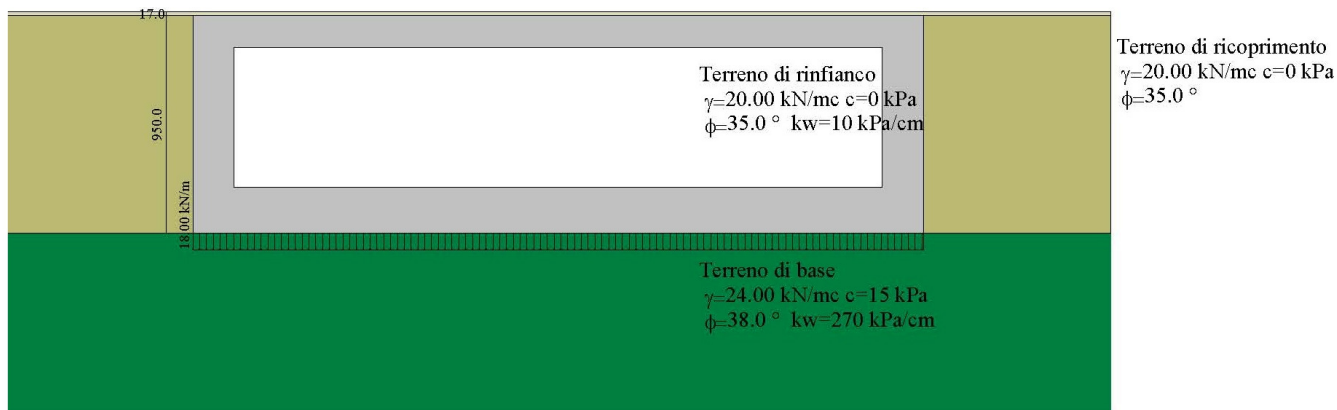
peso di volume naturale	$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$
angolo di attrito	$\phi' = 35^\circ$
coesione drenata	$c' = 0 \text{ kPa}$

La modellazione del terreno è stata condotta secondo lo schema alla Winkler mediante cioè un letto di molle che presentano una rigidezza rappresentata dalla costate sotto riportata:

W_1 per molle laterali	= 1000 kN/m ² /m (a vantaggio di sicurezza)
W_2 per le molle di fondazione	= 27000 kN/m ² /m

Per lo schema statico della modellazione si è considerato un metro dello scatolare con le dimensioni della sezione riportate in precedenza (letta in obliquo).

In favore di sicurezza lo spessore dei piedritti viene assunto pari a 1.80 m.



5. ANALISI DELLO SCATOLARE

5.1. *Analisi dei carichi*

5.1.1. Carichi permanenti

Peso Proprio Elementi Strutturali:

I pesi degli elementi strutturali sono dedotte automaticamente dal programma in base al peso specifico del materiale calcestruzzo.

Carichi Permanenti agenti sulla soletta superiore:

Peso Specifico del Terreno	$\gamma_t = 20 \text{ kN/m}^3$
Angolo attrito interno Terreno	$\phi = 35^\circ$
Spessore ricoprimento	$h = 0.17 \text{ m}$

Carichi Permanenti agenti in fondazione :

Peso Pacchetto Stradale + letto di fondazione + marciapiede:

$$(h_{\text{ricopr.}} = 0.90 \text{ m}) = 18 \text{ kN/m}^2$$

Spinte Lateralì Carichi Permanenti (spinta simmetrica, spinta asimmetrica, spinta idraulica):

Le spinte nel terreno sono valutate nelle diverse condizioni:

K_o = coefficiente di spinta a riposo

K_a = coefficiente di spinta attiva

K_s = coefficiente di spinta in condizioni sismiche

I valori dei coefficienti sono riportati nei paragrafi successivi.

La spinta 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 $P = \gamma H$.

Per i sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, presenti al piano campagna si considera una diffusione nel terreno secondo un angolo, rispetto alla verticale, pari a 45° .

Le spinte sui piedritti sono state valutate in base alla teoria di Coulomb: $S = 1/2\gamma H^2 K_a$

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni sulla parete risulta modificato a causa della sottospinta che l'acqua esercita sul terreno. Il peso di volume del terreno al di sopra della linea di falda non subisce variazioni. Viceversa al di sotto del livello di falda va considerato il peso di volume di galleggiamento

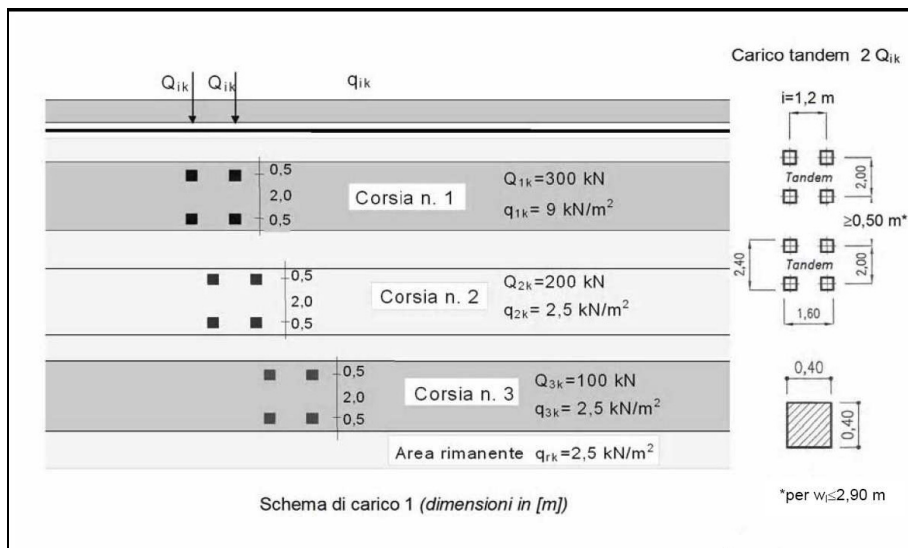
$$\gamma_a = \gamma_{\text{sat}} - \gamma_w$$

dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_w è il peso di volume dell'acqua. Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

5.1.2. Carichi variabili da traffico

- Carichi variabili da traffico sulla soletta**

Secondo quanto riportato nelle Norme Tecniche 2008 (D.M. 14/01/2008) si considerano i carichi mobili da traffico $q_{1,a}$ (mezzo convenzionale a due assi disposti come indicato nello schema in figura)



Altezza Soletta superiore	1.40 m
Altezza ricoprimento	0.17 m
Larghezza di una corsia convenzionale	3.00 m

Si considerano le corsie convenzionali di carico sopra descritte.

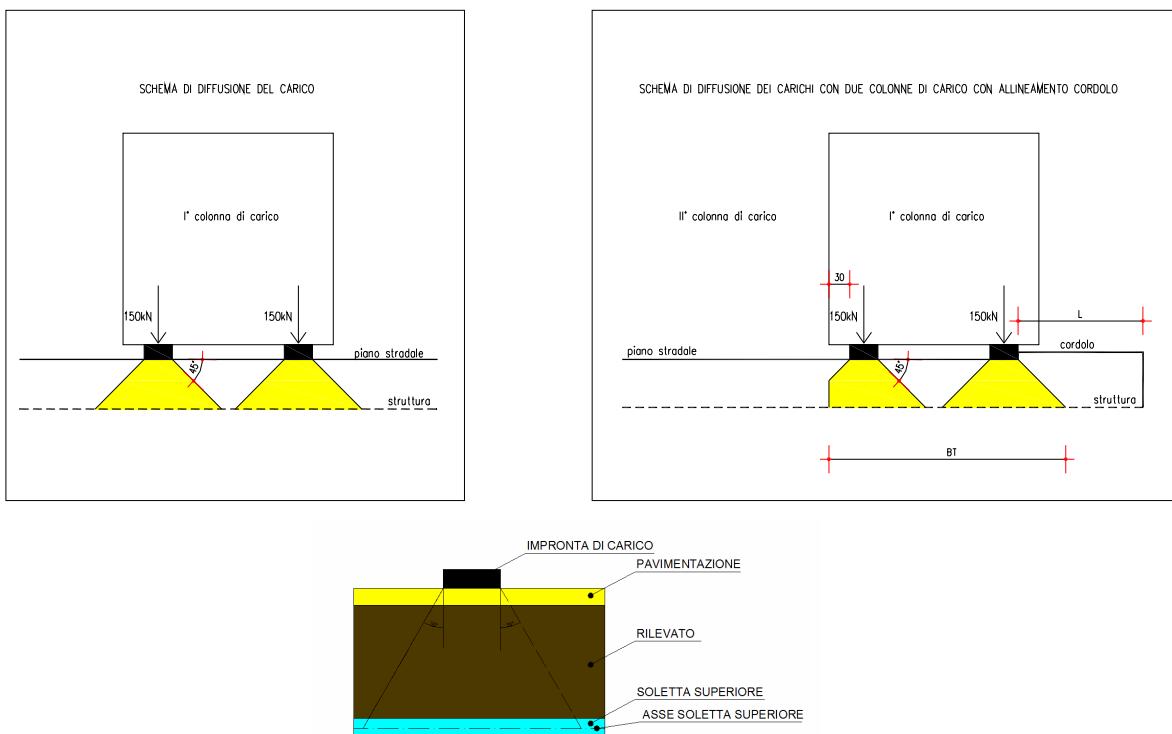
Pertanto, come carico accidentale gravante sulla soletta superiore si assume il carico di normativa $Q_{1,k}$, ossia il mezzo convenzionale da 600 kN a due assi da 300 kN ognuno (carico tandem), interassati di 1.20m lungo il senso di marcia e di larghezza 2.40 m, comprese le dimensioni delle impronte e ove possibile, il carico ripartito $q_{1,k}$ da 9kN/m^2 .

Tale carico viene posizionato ortogonalmente all'asse del sottopasso e considerato ripartito, sia in direzione longitudinale che trasversale, con un angolo di diffusione di 45° sino al piano medio della soletta superiore.

In direzione trasversale (piano ortogonale a quello della sezione di verifica), quale base collaborante viene considerato un valore pari alla larghezza di ingombro del carico uguale a 2.40m aumentata dello spessore di diffusione del carico.

Base collaborante trasversale: $B_T = 2.40 + 2 \times (0.17 + 1.40/2) = 4.14 \text{ m}$

essendo tale quantità maggiore della larghezza della corsia di carico convenzionale e ipotizzando più corsie caricate, si considera, in favore di sicurezza, una larghezza di ripartizione trasversale pari a 3.00 m.



In direzione longitudinale (piano della sezione di verifica):

Ingombro longitudinale: $L_L = 1.60 + 2 \times (0.17 + 1.40/2) = \mathbf{3.34}$ m
 Carico medio uniforme: $Q_{1k,dis} = 600/(3.00 \times 3.34) = \mathbf{59.88}$ kN/m²
 $q_{1k,dis} = \mathbf{9}$ kN/m²

5.2. Frenatura

Il carico frenante di normativa q_3 funzione del carico verticale totale agente sulla corsia convenzionale n.1, si ripartisce sulla intera soletta:

Carico frenante:

$q_3 = 0.60 \times (2 \times 300 + 0.10 \times q_{1k} \times w_l \times L) = 419.08$ kN con $L = 28.27 + 4.05 + 4.15 = 36.47$ m
 Frenatura equivalente = $419.08/(3.00 \times 31.87) = \mathbf{4.38}$ kN/m² con $L_1 = 28.27 + 1.8 \times 2 = 31.87$ m

- **Carichi variabili da traffico in fondazione**

In fondazione si trascura la presenza del sovraccarico perché in favore di sicurezza.

5.2.1. Variazione termica

Si trascura perché poco significativa

5.2.2. Azioni sismiche

Le azioni sismiche vengono valutate in base alle accelerazioni massime attese in superficie pari a:

$$a_{\max (SLV)} = S \times a_g = S_s \times S \times a_g$$

Con riferimento al DM-2008 e alle 'Linee Guida SPEA 2009', si definiscono i parametri seguenti:

$V_n = 50$ anni (vita nominale)
 Classe d'uso = IV (strade di cat. A)
 $C_u = 2.0$ (coefficiente d'uso)
 $V_r = C_u \times V_n = 2.0 \times 50 = 100$ anni (vita di riferimento)
 Stato limite di verifica: SLV (stato limite di salvaguardia della vita – cfr. DM-2008-7.1)
 $P_{vr} = 10\%$ (probabilità di superamento dell'evento nella V_r)
 $T_r = 949$ anni (periodo di ritorno)
 Categoria suolo di fondazione: B
 Categoria topografica: T1
 Spettro di progetto: elastico (smorzamento $\xi = 5\%$, fattore $q = 1$)

Dal programma 'Spettri NTC – ver. 1.0.3' del Consiglio Superiore LL PP, si ricavano i seguenti parametri dello spettro di risposta relativo al sito in esame (Comune di Grosseto).

Parametri e punti dello spettro di risposta orizzontale per lo stato limite: SLV

Parametri indipendenti

Longitudine = 11.075176 (°)

Latitudine = 42.859398 (°)

Sisma orizzontale

$a_g = 0.096$ g

$F_0 = 2.693$

$T_{C^*} = 0.289$ s

$S_S = 1.500$

$C_C = 1.582$

$S_T = 1.00$

$q = 1.0$

Sisma verticale

$a_g = 0.040$ g

$T_C = 0.150$ s

$S_S = 1.0$

$S_T = 1.0$

$q = 1.0$

Parametri dipendenti

$S = 1.500$

$\eta = 1.00$

$T_B = 0.152$ s

$T_C = 0.457$ s

$T_D = 1.986$ s

Parametri dipendenti

$S = 1.00$

$\eta = 1.00$

$F_v = 1.129$

Lo scatolare è una struttura assimilabile ai muri di sostegno, pertanto per i due coefficienti sismici orizzontale e verticale, si ha:

$$(SLV) \quad k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g} \quad k_v = \pm 0.5 * k_h$$

Le spinte delle terre, considerando lo scatolare una struttura rigida e priva di spostamenti (par. 7.11.6.2.1 D.M. 14.01.08), sono calcolate in regime di spinta a riposo che comporta il calcolo delle spinte sismiche in tali condizioni; l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

$$\Delta P_d = S \cdot a_g / g \cdot \gamma \cdot h_{tot}^2 \quad - \text{formula di Wood}$$

Il punto di applicazione della spinta che interessa lo scatolare è posto $h_{scat}/2$, con "h_{tot}" altezza dal piano stradale alla fondazione dello scatolare e h_{scat} l'altezza dello scatolare.

Essendo "ΔP_d" la risultante globale, ed il diagramma di spinta di tipo rettangolare, è immediato ricavare la quota parte della spinta che agisce sul piedritto dello scatolare.

L'azione sismica è rappresentata da un insieme di forze statiche orizzontali e verticali, date dal prodotto delle forze di gravità per i coefficienti sismici in precedenza definiti, di cui la componente verticale è considerata agente verso l'alto o verso il basso, in modo da produrre gli effetti più sfavorevoli.

Oltre a questo incremento di spinta bisogna tenere conto delle forze orizzontali d'inerzia F_i delle masse strutturali, includendo in esse anche la massa del terreno stabilizzante a tergo del paramento:

$$F_i = k \cdot W$$

dove:
$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g}$$

$$k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$$

con:

$$a_{max} = \text{accelerazione orizzontale massima attesa al sito} = S \times a_g = S_S \times S_T \times a_g$$

g = accelerazione di gravità.

Queste forze vengono calcolate in automatico dal codice di calcolo.

5.3. Combinazioni di carico

Le combinazioni di carico, considerate ai fini delle verifiche, sono stabilite in modo da garantire la sicurezza in conformità a quanto prescritto al cap. 2 delle NT.

5.3.1. Combinazioni per la verifica allo SLU

Gli stati limite ultimi delle opere interrato si riferiscono allo sviluppo di meccanismi di collasso, determinati dalla mobilitazione della resistenza del terreno, e al raggiungimento della resistenza degli elementi strutturali che compongono l'opera.

Le verifiche agli stati limite ultimi devono essere eseguiti in riferimento ai seguenti stati limite:

- SLU di tipo geotecnico (GEO) e di equilibrio di corpo rigido (EQU)
 - collasso per carico limite dell'insieme fondazione-terreno;
- SLU di tipo strutturale (STR)
 - raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali.

Le verifiche saranno condotte secondo l'approccio progettuale "Approccio 1", utilizzando i coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I e 5.1.V per i parametri geotecnici e le azioni.

1. combinazione 1 → (A1+M1+R1) → STR
2. combinazione 2 → (A2+M2+R2) → GEO (carico limite)

Tabella 6.2.II - Coefficienti parziali per i parametri del terreno

PARAMETRO	GRANDEZZA ALLA QUALE APPLICARE IL COEFF. PARZIALE	COEFFICIENTE PARZIALE γ_M	M ₁	M ₂
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \phi'_k$	$\gamma_{\phi'}$	1	1.25
Coesione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1	1.25
Resistenza non drenata	c'_{uk}	γ_{cu}	1	1.4
Peso dell'unità di volume	γ	γ_{γ}	1	1

Tabella 6.2.I/5.1.V - Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni

CARICHI	EFFETTO	SIMBOLO γ_F	EQU	(A1) STR	(A2) STR
Permanente	favorevole	γ_{G1}	0.9	1.0	1.0
	sfavorevole		1.1	1.3	1.0
Permanente non strutturali	favorevole	γ_{G2}	0.0 (0.9UPL)	0.0	0.0
	sfavorevole		1.5 (1.1 UPL)	1.5	1.3
Variabili	favorevole	γ_{Qi}	0.0	0.0	0.0
	sfavorevole		1.5	1.5	1.30

Ai fini delle verifiche degli stati limite ultimi si definiscono le seguenti combinazioni:

$$\text{STR}) \Rightarrow \gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k')$$

$$\text{GEO}) \Rightarrow \gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} \Rightarrow (\text{spinte } \Phi_d' = \tan^{-1}(\tan \Phi_k' / \gamma_\Phi))$$

Ai fini delle verifiche degli stati limite di esercizio (fessurazione) si definiscono le seguenti combinazioni:

$$\text{Frequente}) \Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki}$$

$$\text{Quasi permanente}) \Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki}$$

Per la condizione sismica, le combinazioni per gli stati limite ultimi da prendere in considerazione sono le seguenti:

$$\text{STR}) \Rightarrow E + G_1 + G_2 + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k')$$

$$\text{GEO}) \Rightarrow E + G_1 + G_2 + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} \Rightarrow (\text{spinte } \Phi_d' = \tan^{-1}(\tan \Phi_k' / \gamma_\Phi))$$

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

$$G_1 + G_2 + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki}$$

I valori del coefficiente ψ_{2i} sono quelli riportati nella tabella 2.5.I della norma; la stessa propone nel caso di ponti, e più in generale per opere stradali, di assumere per i carichi dovuti al transito dei mezzi $\psi_{2i} = 0.2$ (condizione cautelativa).

Data la natura dell'opera in progetto, così come previsto dalla norma, si può assumere $\psi_{2i} = 0$.

Negli allegati si riportano le combinazioni di carico ottenute in automatico dal codice di calcolo "SCA10", combinando opportunamente i coefficienti innanzi detti.

5.4. Verifiche

Le verifiche degli elementi strutturali che compongono lo scatolare, sono state eseguite mediante il metodo degli Stati Limite.

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

$$V_{Rcd} = 0.9 * d * b_w * \alpha_c * f_{cd}' * (ctg(\theta) + ctg(\alpha)) / (1.0 + ctg\theta^{1/2})$$

con:

d altezza utile sezione [mm]

b_w larghezza minima sezione [mm]

σ_{cp} tensione media di compressione [N/mmq]

ρ_l rapporto geometrico di armatura

A_{sw} area armatura trasversale [mmq]

S interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

α_c coefficiente maggiorativo, funzione di f_{cd} e σ_{cp}

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

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

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

Il codice di calcolo “SCA10” per le armature a taglio prevede i ferri piedati, essendo essi da evitare nelle zone sismiche, le verifiche a taglio verranno riviste sostituendo l’area dei ferri piegati con dei ferri dritti.

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare) $0.60 f_{ck}$

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.) $0.45 f_{ck}$

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare) $0.80 f_{yk}$

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

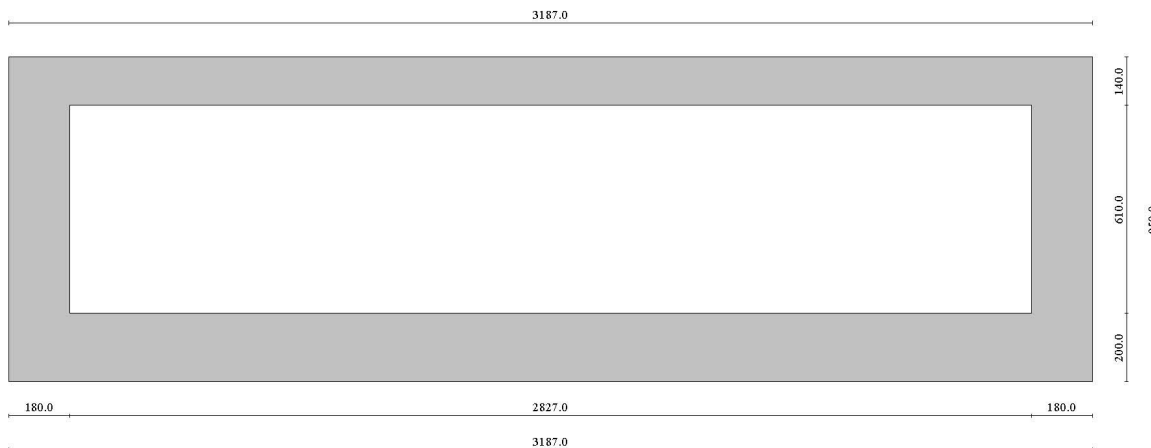
Apertura limite fessure $w1 = 0.20$ $w2 = 0.30$ $w3 = 0.40$

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 4.00 [cm]

5.5. Risultati dell'analisi dello scatolare di ampliamento



Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	9.50	[m]
Larghezza esterna	31.87	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00	[m]
Spessore piedritto sinistro	1.80	[m]
Spessore piedritto destro	1.80	[m]
Spessore fondazione	2.00	[m]
Spessore traverso	1.40	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	0.17	[m]
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Coesione	0	[kPa]

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	20.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	0.00	[°]
Coesione	0	[kPa]
Costante di Winkler	10	[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base	
Peso di volume	24.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	24.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	38.00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	25.33	[°]
Coesione	15	[kPa]
Costante di Winkler	270	[kPa/cm]
Tensione ammissibile	500	[kPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiali calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	40000	[kPa]
Peso specifico calcestruzzo	25.0000	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149080	[kPa]
Tensione ammissibile acciaio	450000	[kPa]
Tensione ammissibile cls (σ _{amm})	12207	[kPa]
Tensione tang.ammissibile cls (τ ₀)	729	[kPa]
Tensione tang.ammissibile cls (τ ₁)	2096	[kPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesoro/compresso (n')	0.50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15.00	
Coefficiente dilatazione termica	0.0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

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

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

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

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n° 7 (Condizione 1 Acc. Mezz.)

Distr	Traverso	X _i = 0.00	X _f = 31.87	V _{ni} = 9.00	V _{nf} = 9.00	V _{ti} = 0.00 V _{tf} = 0.00
Distr	Traverso	X _i = 14.27	X _f = 17.61	V _{ni} = 59.88	V _{nf} = 59.88	V _{ti} = 0.00 V _{tf} = 0.00

Condizione di carico n° 8 (Condizione 2 acc. App.)

Distr	Traverso	X _i = 0.00	X _f = 31.87	V _{ni} = 9.00	V _{nf} = 9.00	V _{ti} = 0.00 V _{tf} = 0.00
Distr	Traverso	X _i = 0.90	X _f = 4.24	V _{ni} = 59.88	V _{nf} = 59.88	V _{ti} = 0.00 V _{tf} = 0.00

Condizione di carico n° 9 (Condizione 3 Frenatura)

Distr	Traverso	X _i = 0.00	X _f = 31.87	V _{ni} = 0.00	V _{nf} = 0.00	V _{ti} = 4.38 V _{tf} = 4.38
-------	----------	-----------------------	------------------------	------------------------	------------------------	---

Condizione di carico n° 10 (Condizione 4 Spinta Sovrac.)

Distr	Terreno	X _i = -9.50	X _f = 0.00	V _{ni} = 20.00	V _{nf} = 20.00	
-------	---------	------------------------	-----------------------	-------------------------	-------------------------	--

Condizione di carico n° 11 (Condizione 5 in fondazione)

Distr	Fondaz.	X _i = 0.00	X _f = 31.87	V _{ni} = 18.00	V _{nf} = 18.00	V _{ti} = 0.00 V _{tf} = 0.00
-------	---------	-----------------------	------------------------	-------------------------	-------------------------	---

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b_w	larghezza minima sezione [mm]
σ_{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ_t	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 fcd 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 poco aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 f_{ck}

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. quasi perm.)

0.45 f_{ck}

Limite tensioni di trazione nell'acciaio (comb. rare)

0.80 f_{yk}

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

Apertura limite fessure $w_1=0.20$ $w_2=0.30$ $w_3=0.40$

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio I

Copriferro sezioni 4.00 [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 2008

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
γ_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}	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.30

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	γ_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_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	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	1.25
Coesione efficace	γ_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 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}	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.30

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	γ_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_r	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_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	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	1.25
Coesione efficace	γ_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_r	1.00	1.00

Coeff. di combinazione $\Psi_0=0.75$ $\Psi_1=0.75$ $\Psi_2=0.0$

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
Condizione 5 in fondazione	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 2 SLU (Caso A1-M1)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.50	1.00	1.50
Condizione 5 in fondazione	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.30	1.00	1.30
Condizione 5 in fondazione	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
Condizione 2 acc. App.	1.50	1.00	1.50
Condizione 5 in fondazione	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 2 acc. App.	1.30	1.00	1.30
Condizione 5 in fondazione	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.50	1.00	1.50
Condizione 3 Frenatura	1.50	1.00	1.50
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.50	1.00	1.50
Condizione 5 in fondazione	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.30	1.00	1.30
Condizione 3 Frenatura	1.30	1.00	1.30
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.30	1.00	1.30
Condizione 5 in fondazione	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
Condizione 2 acc. App.	1.50	1.00	1.50
Condizione 3 Frenatura	1.50	1.00	1.50
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.50	1.00	1.50
Condizione 5 in fondazione	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 2 acc. App.	1.30	1.00	1.30
Condizione 3 Frenatura	1.30	1.00	1.30
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.30	1.00	1.30
Condizione 5 in fondazione	1.30	1.00	1.30

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 15 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 16 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 18 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 22 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

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

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 29 SLE (Quasi Permanente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 30 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00

Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.00	0.75	0.75
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 31 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 2 acc. App.	1.00	0.75	0.75
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 32 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 33 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75
Condizione 2 acc. App.	1.00	0.75	0.75
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 34 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.00	1.00	1.00
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 35 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 2 acc. App.	1.00	1.00	1.00
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 36 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 3 Frenatura	1.00	1.00	1.00
Condizione 1 Acc. Mezz.	1.00	0.75	0.75
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 37 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Condizione 4 Spinta Sovrac.	1.00	1.00	1.00
Condizione 2 acc. App.	1.00	0.75	0.75
Condizione 3 Frenatura	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 38 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 39 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 40 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 41 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
Condizione 5 in fondazione	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	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 (esprese in m) positive verso destra
Y	ordinate (esprese 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	pressione sul terreno espressa in kPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

a Riposo [combinazione 1]
a Riposo [combinazione 2]
a Riposo [combinazione 3]
a Riposo [combinazione 4]
Attiva [combinazione 5]
Attiva [combinazione 6]
Attiva [combinazione 7]
Attiva [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]

Sisma

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)

Coefficiente di amplificazione topografica (St)

Coefficiente riduzione (β_m)

Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)

Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)

0.90 [m/s²]

1.50

1.00

0.18

0.50

$k_h = (a_g/g) * \beta_m * St * Ss = 2.48$

$k_v = 0.50 * k_h = 1.24$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$

Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)

Coefficiente di amplificazione topografica (St)

0.47 [m/s²]

1.50

1.00

Coefficiente riduzione (β_m)	0.18
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * S_t * S_s) = 1.30$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v = 0.50 * k_h = 0.65$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare
Spinta sismica	Wood

Angolo diffusione sovraccarico 45.00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0.426	0.000
2	0.426	0.000
3	0.511	0.000
4	0.511	0.000
5	0.271	0.000
6	0.343	0.000
7	0.271	0.000
8	0.343	0.000
9	0.426	0.000
10	0.511	0.000
11	0.426	0.000
12	0.511	0.000
13	0.426	0.321
14	0.426	0.321
15	0.426	0.321
16	0.426	0.321
17	0.511	0.393
18	0.511	0.393
19	0.511	0.393
20	0.511	0.393
21	0.426	0.321
22	0.426	0.321
23	0.426	0.321
24	0.426	0.321
25	0.511	0.393
26	0.511	0.393
27	0.511	0.393
28	0.511	0.393
29	0.426	0.000
30	0.426	0.000
31	0.426	0.000
32	0.426	0.000
33	0.426	0.000
34	0.426	0.000
35	0.426	0.000
36	0.426	0.000
37	0.426	0.000
38	0.426	0.297
39	0.426	0.297
40	0.426	0.297
41	0.426	0.297

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	304
Numero elementi trasverso	155
Numero elementi piedritto sinistro	80
Numero elementi piedritto destro	80
Numero molle fondazione	305
Numero molle piedritto sinistro	81
Numero molle piedritto destro	81

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 4.4200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	4.4200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.8848 [kPa]	Pressione inf. 107.2114 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.8848 [kPa]	Pressione inf. 107.2114 [kPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 4.4200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	4.4200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.1978 [kPa]	Pressione inf. 68.1323 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.1978 [kPa]	Pressione inf. 68.1323 [kPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.1677 [kPa]	Pressione inf. 66.4216 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.1677 [kPa]	Pressione inf. 66.4216 [kPa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 4.4200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	4.4200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.1978 [kPa]	Pressione inf. 68.1323 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.1978 [kPa]	Pressione inf. 68.1323 [kPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.1677 [kPa]	Pressione inf. 66.4216 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.1677 [kPa]	Pressione inf. 66.4216 [kPa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 4.4200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	4.4200
-9.67	0.17	33.3834
0.17	45.77	4.4200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14.2355 [kPa]	Pressione inf. 119.5621 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.8848 [kPa]	Pressione inf. 107.2114 [kPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	28.5016
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14.5725 [kPa]	Pressione inf. 111.7169 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 4.4200 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	4.4200
-9.67	0.17	33.3834
0.17	45.77	4.4200

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14.2355 [kPa]	Pressione inf. 119.5621 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.8848 [kPa]	Pressione inf. 107.2114 [kPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	28.5016
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14.5725 [kPa]	Pressione inf. 111.7169 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7384 [kPa]	Pressione inf. 98.8828 [kPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8844 [kPa]	Pressione inf. 4.8844 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8844 [kPa]	Pressione inf. 4.8844 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8844 [kPa]	Pressione inf. 4.8844 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4.8844 [kPa]	Pressione inf. 4.8844 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4.8844 [kPa] Pressione inf. 4.8844 [kPa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4318 [kPa]	Pressione inf. 82.4523 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4.8844 [kPa] Pressione inf. 4.8844 [kPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4678 [kPa]	Pressione inf. 82.4883 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4.8886 [kPa] Pressione inf. 4.8886 [kPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4.8844 [kPa] Pressione inf. 4.8844 [kPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4422

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7600 [kPa]	Pressione inf. 98.9044 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4.8886 [kPa]	Pressione inf. 4.8886 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3578

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.7168 [kPa]	Pressione inf. 98.8612 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4.8844 [kPa]	Pressione inf. 4.8844 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	17.8817
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7.6252 [kPa]	Pressione inf. 88.6457 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	-9.67	3.4000
-9.67	0.17	22.7089
0.17	45.77	3.4000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9.6836 [kPa]	Pressione inf. 90.7041 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4498 [kPa]	Pressione inf. 82.4703 [kPa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4220

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4592 [kPa]	Pressione inf. 82.4797 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4592 [kPa]	Pressione inf. 82.4797 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 2.5514 [kPa]	Pressione inf. 2.5514 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 39

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3780

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4404 [kPa]	Pressione inf. 82.4609 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4404 [kPa]	Pressione inf. 82.4609 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 2.5503 [kPa]	Pressione inf. 2.5503 [kPa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 40

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.4220

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4592 [kPa]	Pressione inf. 82.4797 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4592 [kPa]	Pressione inf. 82.4797 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 2.5514 [kPa]	Pressione inf. 2.5514 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 41

Pressione in calotta(solo peso terreno) 3.4000 [kPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[kPa]
-19.67	45.77	3.3780

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 1.4404 [kPa]	Pressione inf. 82.4609 [kPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 1.4404 [kPa]	Pressione inf. 82.4609 [kPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 2.5503 [kPa]	Pressione inf. 2.5503 [kPa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.005	1.149
8.37	0.003	0.581
15.94	0.000	0.338
23.50	-0.002	0.581
30.97	-0.004	1.146

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.007	1.161
8.37	0.003	2.344
15.94	-0.001	3.100
23.54	-0.004	2.336
30.97	-0.008	1.159

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.005	1.149
4.90	-0.124	1.156
8.80	0.007	1.161

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.004	1.146
4.90	0.124	1.153
8.80	-0.008	1.159

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.003	0.805
8.37	0.002	0.370
15.94	0.000	0.183
23.50	-0.002	0.370
30.97	-0.003	0.805

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.006	0.815
8.37	0.003	1.725
15.94	0.000	2.307
23.54	-0.003	1.720
30.97	-0.006	0.815

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.003	0.805
4.90	-0.095	0.810
8.80	0.006	0.815

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.003	0.805
4.90	0.095	0.810
8.80	-0.006	0.815

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.005	0.891
8.37	0.003	0.457
15.94	0.000	0.271
23.50	-0.002	0.457
30.97	-0.004	0.889

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.006	0.901
8.37	0.003	1.806
15.94	0.000	2.386
23.54	-0.004	1.800
30.97	-0.007	0.899

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.005	0.891
4.90	-0.093	0.896
8.80	0.006	0.901

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.004	0.889
4.90	0.093	0.894
8.80	-0.007	0.899

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.004	0.802
8.37	0.002	0.370
15.94	0.000	0.184
23.50	-0.002	0.370
30.97	-0.004	0.802

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.006	0.812
8.37	0.003	1.718
15.94	0.000	2.298
23.54	-0.003	1.713
30.97	-0.006	0.812

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.004	0.802
4.90	-0.093	0.808
8.80	0.006	0.812

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.004	0.802
4.90	0.093	0.808
8.80	-0.006	0.812

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.001	1.413
8.37	0.000	0.647

15.94	0.000	0.327
23.50	0.001	0.646
30.97	0.002	1.410

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.011	1.430
8.37	0.005	3.322
15.94	-0.001	4.600
23.54	-0.006	3.310
30.97	-0.012	1.428

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.001	1.413
4.90	-0.191	1.422
8.80	0.011	1.430

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.002	1.410
4.90	0.191	1.420
8.80	-0.012	1.428

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.001	1.120
8.37	0.000	0.514
15.94	0.000	0.261
23.50	0.001	0.514
30.97	0.001	1.118

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.009	1.134
8.37	0.004	2.653
15.94	0.000	3.685
23.54	-0.005	2.643
30.97	-0.010	1.131

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.001	1.120
4.90	-0.150	1.127
8.80	0.009	1.134

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.001	1.118
4.90	0.150	1.125
8.80	-0.010	1.131

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.037	1.519
8.37	0.036	0.686
15.94	0.036	0.332
23.50	0.035	0.612
30.97	0.035	1.274

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.026	1.538
8.37	-0.030	3.053
15.94	-0.033	3.956
23.54	-0.037	2.885
30.97	-0.041	1.290

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.037	1.519
4.90	-0.180	1.529
8.80	-0.026	1.538

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.035	1.274
4.90	0.168	1.283
8.80	-0.041	1.290

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.033	1.212
8.37	0.032	0.548
15.94	0.031	0.266
23.50	0.030	0.484
30.97	0.030	1.000

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.023	1.227
8.37	-0.026	2.420
15.94	-0.029	3.127
23.54	-0.032	2.275
30.97	-0.036	1.012

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.033	1.212
4.90	-0.141	1.220
8.80	-0.023	1.227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.030	1.000
4.90	0.131	1.006
8.80	-0.036	1.012

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.658	1.356
8.37	2.656	0.648
15.94	2.655	0.331
23.50	2.654	0.649
30.97	2.653	1.443

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.782	1.373

8.37	2.775	3.300
15.94	2.768	4.561
23.54	2.759	3.268
30.97	2.750	1.461

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.658	1.356
4.90	2.528	1.365
8.80	2.782	1.373

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.653	1.443
4.90	2.884	1.453
8.80	2.750	1.461

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.469	1.069
8.37	2.467	0.515
15.94	2.466	0.265
23.50	2.465	0.516
30.97	2.463	1.146

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.577	1.083
8.37	2.571	2.633
15.94	2.564	3.650
23.54	2.557	2.606
30.97	2.549	1.160

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.469	1.069
4.90	2.372	1.077
8.80	2.577	1.083

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.463	1.146
4.90	2.649	1.154
8.80	2.549	1.160

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.701	1.462
8.37	2.699	0.687
15.94	2.696	0.337
23.50	2.694	0.615
30.97	2.691	1.307

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.750	1.481
8.37	2.746	3.032
15.94	2.740	3.917
23.54	2.734	2.843
30.97	2.727	1.322

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.701	1.462
4.90	2.544	1.472
8.80	2.750	1.481

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.691	1.307
4.90	2.867	1.315
8.80	2.727	1.322

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.507	1.161
8.37	2.504	0.549
15.94	2.502	0.270
23.50	2.499	0.486
30.97	2.497	1.028

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	2.549	1.176
8.37	2.545	2.400
15.94	2.540	3.092
23.54	2.535	2.238
30.97	2.529	1.040

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.507	1.161
4.90	2.386	1.169
8.80	2.549	1.176

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	2.497	1.028
4.90	2.634	1.035
8.80	2.529	1.040

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.087	0.812
8.37	1.085	0.375
15.94	1.083	0.186
23.50	1.081	0.375
30.97	1.079	0.813

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.092	0.822
8.37	1.089	1.741
15.94	1.085	2.328
23.54	1.082	1.734
30.97	1.078	0.823

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.087	0.812
4.90	0.989	0.818
8.80	1.092	0.822

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.079	0.813
4.90	1.177	0.819
8.80	1.078	0.823

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.088	0.792
8.37	1.086	0.365
15.94	1.084	0.182
23.50	1.082	0.366
30.97	1.080	0.793

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.093	0.802
8.37	1.090	1.698
15.94	1.086	2.270
23.54	1.083	1.691
30.97	1.079	0.803

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.088	0.792
4.90	0.993	0.797
8.80	1.093	0.802

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.080	0.793
4.90	1.176	0.798
8.80	1.079	0.803

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.087	0.880
8.37	1.085	0.442
15.94	1.083	0.253
23.50	1.081	0.441
30.97	1.079	0.879

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.091	0.890
8.37	1.088	1.809
15.94	1.085	2.396
23.54	1.081	1.801
30.97	1.078	0.889

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.087	0.880
4.90	0.989	0.886

8.80 1.091 0.890

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.079	0.879
4.90	1.177	0.885
8.80	1.078	0.889

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.088	0.860
8.37	1.086	0.432
15.94	1.084	0.248
23.50	1.082	0.432
30.97	1.080	0.859

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.092	0.870
8.37	1.089	1.765
15.94	1.086	2.337
23.54	1.082	1.757
30.97	1.079	0.869

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.088	0.860
4.90	0.993	0.865
8.80	1.092	0.870

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.080	0.859
4.90	1.176	0.865
8.80	1.079	0.869

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.089	0.878
8.37	1.087	0.442
15.94	1.085	0.254
23.50	1.082	0.442
30.97	1.080	0.877

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.094	0.888
8.37	1.090	1.802
15.94	1.086	2.387
23.54	1.082	1.794
30.97	1.079	0.887

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.089	0.878
4.90	0.993	0.883
8.80	1.094	0.888

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.080	0.877
4.90	1.176	0.882
8.80	1.079	0.887

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.090	0.857
8.37	1.088	0.433
15.94	1.086	0.249
23.50	1.083	0.433
30.97	1.081	0.857

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.095	0.867
8.37	1.091	1.758
15.94	1.087	2.329
23.54	1.083	1.751
30.97	1.080	0.866

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.090	0.857
4.90	0.997	0.863
8.80	1.095	0.867

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.081	0.857
4.90	1.174	0.862
8.80	1.080	0.866

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.089	0.810
8.37	1.087	0.375
15.94	1.085	0.187
23.50	1.082	0.375
30.97	1.079	0.811

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.094	0.820
8.37	1.090	1.734
15.94	1.087	2.320
23.54	1.083	1.727
30.97	1.079	0.821

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.089	0.810
4.90	0.994	0.815
8.80	1.094	0.820

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.079	0.811
4.90	1.176	0.816
8.80	1.079	0.821

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.090	0.789
8.37	1.088	0.366
15.94	1.086	0.183
23.50	1.083	0.366
30.97	1.080	0.790

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.095	0.799
8.37	1.091	1.691
15.94	1.088	2.262
23.54	1.084	1.684
30.97	1.080	0.800

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.090	0.789
4.90	0.997	0.795
8.80	1.095	0.799

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.080	0.790
4.90	1.174	0.796
8.80	1.080	0.800

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.813
8.37	-1.081	0.375
15.94	-1.083	0.186
23.50	-1.085	0.375
30.97	-1.087	0.812

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.078	0.823
8.37	-1.082	1.739
15.94	-1.085	2.328
23.54	-1.089	1.736
30.97	-1.092	0.822

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.079	0.813
4.90	-1.177	0.819
8.80	-1.078	0.823

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.087	0.812
4.90	-0.989	0.818
8.80	-1.092	0.822

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.861
8.37	-1.082	0.433
15.94	-1.084	0.248
23.50	-1.086	0.432
30.97	-1.087	0.858

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.871
8.37	-1.083	1.763
15.94	-1.087	2.337
23.54	-1.090	1.759
30.97	-1.093	0.868

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.079	0.861
4.90	-1.176	0.866
8.80	-1.080	0.871

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.087	0.858
4.90	-0.993	0.864
8.80	-1.093	0.868

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.793
8.37	-1.082	0.366
15.94	-1.084	0.182
23.50	-1.086	0.365
30.97	-1.088	0.792

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.803
8.37	-1.083	1.696
15.94	-1.086	2.270
23.54	-1.090	1.693
30.97	-1.093	0.802

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.080	0.793
4.90	-1.176	0.798
8.80	-1.079	0.803

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.088	0.792
4.90	-0.993	0.797
8.80	-1.093	0.802

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.881
8.37	-1.081	0.442
15.94	-1.083	0.253

23.50	-1.085	0.441
30.97	-1.086	0.879

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.078	0.891
8.37	-1.082	1.807
15.94	-1.086	2.396
23.54	-1.089	1.803
30.97	-1.092	0.889

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.079	0.881
4.90	-1.177	0.887
8.80	-1.078	0.891

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.086	0.879
4.90	-0.989	0.884
8.80	-1.092	0.889

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.858
8.37	-1.083	0.433
15.94	-1.085	0.249
23.50	-1.088	0.432
30.97	-1.090	0.856

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.868
8.37	-1.084	1.757
15.94	-1.088	2.329
23.54	-1.092	1.753
30.97	-1.095	0.865

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.080	0.858
4.90	-1.175	0.864
8.80	-1.080	0.868

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.090	0.856
4.90	-0.997	0.861
8.80	-1.095	0.865

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.811
8.37	-1.082	0.375
15.94	-1.085	0.187
23.50	-1.087	0.375
30.97	-1.089	0.810

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.821
8.37	-1.083	1.733
15.94	-1.087	2.320
23.54	-1.090	1.729
30.97	-1.094	0.820

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.079	0.811
4.90	-1.176	0.816
8.80	-1.079	0.821

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.089	0.810
4.90	-0.994	0.815
8.80	-1.094	0.820

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.879
8.37	-1.082	0.442
15.94	-1.084	0.254
23.50	-1.087	0.442
30.97	-1.089	0.876

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.079	0.889
8.37	-1.083	1.800
15.94	-1.087	2.387
23.54	-1.091	1.796
30.97	-1.094	0.886

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.079	0.879
4.90	-1.176	0.884
8.80	-1.079	0.889

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.089	0.876
4.90	-0.994	0.882
8.80	-1.094	0.886

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.790
8.37	-1.083	0.366
15.94	-1.086	0.183
23.50	-1.088	0.366
30.97	-1.090	0.789

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-1.080	0.800
8.37	-1.084	1.689

15.94	-1.088	2.262
23.54	-1.091	1.686
30.97	-1.095	0.799

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.080	0.790
4.90	-1.174	0.796
8.80	-1.080	0.800

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-1.090	0.789
4.90	-0.997	0.795
8.80	-1.095	0.799

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.004	0.873
8.37	0.002	0.437
15.94	0.000	0.250
23.50	-0.001	0.436
30.97	-0.003	0.871

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.005	0.883
8.37	0.003	1.792
15.94	0.000	2.374
23.54	-0.003	1.786
30.97	-0.006	0.881

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.004	0.873
4.90	-0.095	0.878
8.80	0.005	0.883

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.003	0.871
4.90	0.095	0.877
8.80	-0.006	0.881

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.314	0.977
8.37	1.313	0.470
15.94	1.312	0.246
23.50	1.311	0.471
30.97	1.309	1.020

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.377	0.989
8.37	1.372	2.271
15.94	1.368	3.105
23.54	1.362	2.253
30.97	1.357	1.032

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.314	0.977
4.90	1.215	0.983
8.80	1.377	0.989

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.309	1.020
4.90	1.459	1.027
8.80	1.357	1.032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.336	1.030
8.37	1.334	0.490
15.94	1.332	0.249
23.50	1.330	0.453
30.97	1.329	0.952

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.361	1.043
8.37	1.358	2.137
15.94	1.354	2.783
23.54	1.350	2.040
30.97	1.345	0.963

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.336	1.030
4.90	1.223	1.037
8.80	1.361	1.043

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.329	0.952
4.90	1.451	0.958
8.80	1.345	0.963

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.314	0.977
8.37	1.313	0.470
15.94	1.312	0.246
23.50	1.311	0.471
30.97	1.309	1.020

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.377	0.989
8.37	1.372	2.271
15.94	1.368	3.105
23.54	1.362	2.253
30.97	1.357	1.032

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.314	0.977
4.90	1.215	0.983
8.80	1.377	0.989

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.309	1.020
4.90	1.459	1.027
8.80	1.357	1.032

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.336	1.030
8.37	1.334	0.490
15.94	1.332	0.249
23.50	1.330	0.453
30.97	1.329	0.952

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.361	1.043
8.37	1.358	2.137
15.94	1.354	2.783
23.54	1.350	2.040
30.97	1.345	0.963

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.336	1.030
4.90	1.223	1.037
8.80	1.361	1.043

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.329	0.952
4.90	1.451	0.958
8.80	1.345	0.963

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.308	1.020
8.37	1.308	0.481
15.94	1.307	0.245
23.50	1.306	0.482
30.97	1.305	1.063

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.373	1.033
8.37	1.368	2.431
15.94	1.363	3.352
23.54	1.357	2.412
30.97	1.351	1.076

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.308	1.020
4.90	1.200	1.027
8.80	1.373	1.033

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.305	1.063
4.90	1.464	1.070
8.80	1.351	1.076

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.338	1.090
8.37	1.336	0.507
15.94	1.334	0.249
23.50	1.333	0.459
30.97	1.331	0.972

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.352	1.104
8.37	1.348	2.252
15.94	1.344	2.922
23.54	1.340	2.129
30.97	1.335	0.984

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.338	1.090
4.90	1.210	1.098
8.80	1.352	1.104

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.331	0.972
4.90	1.453	0.979
8.80	1.335	0.984

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.619	0.969
8.37	1.618	0.470
15.94	1.617	0.247
23.50	1.616	0.471
30.97	1.614	1.027

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.700	0.981
8.37	1.696	2.271
15.94	1.691	3.103
23.54	1.685	2.250
30.97	1.680	1.039

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.619	0.969
4.90	1.528	0.976
8.80	1.700	0.981

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

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

1.00	1.614	1.027
4.90	1.772	1.033
8.80	1.680	1.039

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.488	1.029
8.37	1.486	0.490
15.94	1.484	0.249
23.50	1.483	0.453
30.97	1.481	0.952

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	1.514	1.042
8.37	1.511	2.135
15.94	1.507	2.781
23.54	1.503	2.039
30.97	1.498	0.963

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.488	1.029
4.90	1.376	1.036
8.80	1.514	1.042

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	1.481	0.952
4.90	1.603	0.958
8.80	1.498	0.963

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.547	0.877
8.37	0.546	0.439
15.94	0.544	0.251
23.50	0.542	0.439
30.97	0.540	0.876

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.550	0.887
8.37	0.547	1.801
15.94	0.544	2.386
23.54	0.541	1.794
30.97	0.538	0.886

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.547	0.877
4.90	0.449	0.882
8.80	0.550	0.887

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.540	0.876
4.90	0.638	0.881
8.80	0.538	0.886

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.548	0.866
8.37	0.546	0.435
15.94	0.544	0.249
23.50	0.542	0.434
30.97	0.541	0.865

Spostamenti traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	0.551	0.876
8.37	0.548	1.779
15.94	0.545	2.355
23.54	0.541	1.772
30.97	0.538	0.875

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.548	0.866
4.90	0.451	0.872
8.80	0.551	0.876

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	0.541	0.865
4.90	0.637	0.870
8.80	0.538	0.875

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.539	0.877
8.37	-0.541	0.439
15.94	-0.543	0.251
23.50	-0.545	0.439
30.97	-0.547	0.875

Spostamenti traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.538	0.887
8.37	-0.542	1.800
15.94	-0.545	2.386
23.54	-0.548	1.795
30.97	-0.551	0.885

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.539	0.877
4.90	-0.638	0.883
8.80	-0.538	0.887

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.547	0.875
4.90	-0.449	0.881
8.80	-0.551	0.885

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 41)

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

0.90	-0.540	0.867
8.37	-0.542	0.435
15.94	-0.544	0.249
23.50	-0.546	0.434
30.97	-0.547	0.865

Spostamenti trasverso (Combinazione n° 41)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0.90	-0.539	0.876
8.37	-0.542	1.777
15.94	-0.545	2.355
23.54	-0.549	1.773
30.97	-0.552	0.874

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.540	0.867
4.90	-0.638	0.872
8.80	-0.539	0.876

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
1.00	-0.547	0.865
4.90	-0.451	0.870
8.80	-0.552	0.874

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2780.7557	-1195.5609	185.9858
8.37	1601.9482	-152.7693	185.9858
15.94	1893.2628	4.9832	185.9858
23.50	1596.5544	168.7007	185.9858
30.97	-2779.5481	1192.8874	185.9858

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3401.5988	750.5829	232.8018
8.37	811.6873	377.7833	232.8018
15.94	2241.1764	0.0357	232.8018
23.54	797.5895	-379.6416	232.8018
30.97	-3400.5255	-750.5115	232.8018

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2780.7557	186.0349	1209.5154
4.90	-2681.1780	-107.7787	978.7329
8.80	-3401.5988	-232.8017	750.5829

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2779.5481	-186.0252	1206.8115
4.90	-2680.0488	107.8025	978.6615
8.80	-3400.5255	232.8018	750.5115

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2135.9706	-918.5638	142.7191
8.37	1228.9823	-118.5186	142.7191
15.94	1454.7967	2.4602	142.7191
23.50	1228.9823	128.4550	142.7191
30.97	-2135.9706	918.5638	142.7191

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2616.2881	577.3440	179.4221
8.37	624.4961	290.5751	179.4221
15.94	1723.8954	0.0000	179.4221
23.54	613.2351	-292.0594	179.4221
30.97	-2616.2881	-577.3440	179.4221

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2135.9706	142.7530	928.3440
4.90	-2060.7535	-83.2612	752.8440
8.80	-2616.2881	-179.4221	577.3440

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2135.9706	-142.7530	928.3440
4.90	-2060.7535	83.2612	752.8440
8.80	-2616.2881	179.4221	577.3440

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2158.1696	-919.8325	185.1138
8.37	1223.3868	-118.9293	185.1138
15.94	1453.7312	4.0193	185.1138
23.50	1218.7121	131.4886	185.1138
30.97	-2157.1230	917.5155	185.1138

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2620.4810	577.3749	200.0140
8.37	620.5342	290.6060	200.0140
15.94	1720.1676	0.0309	200.0140
23.54	609.7425	-292.0285	200.0140
30.97	-2619.5509	-577.3131	200.0140

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2158.1696	185.1620	930.6564
4.90	-2012.5485	-85.2558	752.8749
8.80	-2620.4810	-200.0140	577.3749

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2157.1230	-185.1536	928.3131
4.90	-2011.5698	85.2764	752.8131
8.80	-2619.5509	200.0141	577.3131

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2154.7082	-918.5949	184.7229
8.37	1219.6851	-120.0602	184.7229
15.94	1451.9743	2.4724	184.7229
23.50	1219.6851	130.0073	184.7229
30.97	-2154.7082	918.5949	184.7229

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2620.1134	577.3440	200.4014
8.37	620.6709	290.5751	200.4014
15.94	1720.0701	0.0000	200.4014
23.54	609.4099	-292.0594	200.4014
30.97	-2620.1134	-577.3440	200.4014

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2154.7082	184.7669	928.3440
4.90	-2010.6432	-85.6552	752.8440
8.80	-2620.1134	-200.4014	577.3440

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2154.7082	-184.7669	928.3440
4.90	-2010.6432	85.6552	752.8440
8.80	-2620.1134	200.4014	577.3440

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3383.1824	-1545.3210	-79.4229
8.37	2173.2713	-181.5239	-79.4229

15.94	2477.9749	4.8356	-79.4229
23.50	2167.8787	199.2216	-79.4229
30.97	-3381.9728	1542.6475	-79.4229

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-5342.0953	1103.5547	351.3982
8.37	1130.7153	629.9379	351.3982
15.94	3956.5165	0.0356	351.3982
23.54	1106.8597	-632.3182	351.3982
30.97	-5341.0234	-1103.4835	351.3982

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3383.1824	-79.4369	1562.4872
4.90	-4095.0068	-269.0864	1331.7047
8.80	-5342.0953	-351.3979	1103.5547

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3381.9728	79.4467	1559.7835
4.90	-4093.8766	269.1107	1331.6335
8.80	-5341.0234	351.3986	1103.4835

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2681.8795	-1222.9606	-41.3052
8.37	1717.7362	-143.9822	-41.3052
15.94	1960.2396	3.8925	-41.3052
23.50	1713.0626	158.0731	-41.3052
30.97	-2680.8312	1220.6436	-41.3052

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-4302.5727	883.2839	304.5966
8.37	896.6972	509.1400	304.5966
15.94	3206.4676	0.0309	304.5966
23.54	877.4486	-511.0149	304.5966
30.97	-4301.6437	-883.2221	304.5966

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2681.8795	-41.3108	1236.5654
4.90	-3233.5698	-225.2611	1058.7839
8.80	-4302.5727	-304.5963	883.2839

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2680.8312	41.3193	1234.2221
4.90	-3232.5902	225.2821	1058.7221
8.80	-4301.6437	304.5970	883.2221

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3649.8995	-1687.4153	40.0382
8.37	2355.0955	-180.7043	40.0382
15.94	2461.2877	45.8552	40.0382
23.50	1876.1160	217.3404	40.0382
30.97	-3336.8253	1400.9216	40.0382

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-4668.8004	1246.9356	231.2358
8.37	1135.3949	473.3200	231.2358
15.94	2901.3087	-6.5829	231.2358
23.54	1016.9165	-488.9373	231.2358
30.97	-4365.7488	-960.1026	231.2358

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3649.8995	40.4238	1705.8681
4.90	-3892.3695	-148.3585	1475.0856
8.80	-4668.8004	-231.0411	1246.9356

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3336.8253	-39.6716	1416.4026
4.90	-3585.0442	150.0850	1188.2526
8.80	-4365.7488	231.2358	960.1026

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2913.0165	-1346.1096	62.2323
8.37	1875.3283	-143.2703	62.2323
15.94	1945.7773	39.4442	62.2323
23.50	1460.1901	173.7777	62.2323
30.97	-2641.7221	1097.8138	62.2323

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3719.0606	1007.5480	200.4586
8.37	900.7477	373.4052	200.4586
15.94	2291.9541	-5.7045	200.4586
23.54	799.5029	-386.7508	200.4586
30.97	-3456.3959	-758.9580	200.4586

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2913.0165	62.5731	1360.8295
4.90	-3057.9465	-120.6341	1183.0480
8.80	-3719.0606	-200.2900	1007.5480

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2641.7221	-61.9210	1109.9580
4.90	-2791.6048	122.1226	934.4580
8.80	-3456.3959	200.4587	758.9580

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3747.1165	-1534.2686	98.6597
8.37	1955.6065	-213.0863	98.6597
15.94	2464.4591	-16.6181	98.6597
23.50	2296.4982	182.5026	98.6597
30.97	-3197.5002	1553.9982	98.6597

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-5183.2272	1091.8058	382.3081

8.37	1201.8427	618.1889	431.3724
15.94	3938.7386	-11.7133	481.0880
23.54	999.7223	-644.0671	531.0576
30.97	-5535.4473	-1115.2324	579.8680

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3747.1165	126.5307	1550.7383
4.90	-3969.0541	-212.2595	1319.9558
8.80	-5183.2272	-382.3081	1091.8058

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3197.5002	-70.8356	1571.5324
4.90	-3747.2543	328.8803	1343.3824
8.80	-5535.4473	559.2737	1115.2324

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3003.5815	-1213.3262	117.4208
8.37	1525.6925	-171.8615	117.4208
15.94	1948.0750	-14.9311	117.4208
23.50	1824.9635	143.5520	117.4208
30.97	-2520.6486	1230.5465	117.4208

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-4164.4630	873.0351	337.2532
8.37	958.2695	498.8912	379.7757
15.94	3190.4867	-10.2179	422.8625
23.54	783.5184	-521.2637	466.1694
30.97	-4471.7152	-893.4709	508.4718

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3003.5815	143.3113	1226.3166
4.90	-3115.4718	-174.7874	1048.5351
8.80	-4164.4630	-337.2532	873.0351

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2520.6486	-91.5861	1244.4709
4.90	-2925.5552	277.0312	1068.9709
8.80	-4471.7152	489.3839	893.4709

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-4013.1946	-1676.3933	218.5669
8.37	2137.8494	-212.2097	218.5669
15.94	2447.7509	24.4621	218.5669
23.50	2004.1785	200.7013	218.5669
30.97	-3153.2706	1412.2424	218.5669

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-4510.4463	1235.2184	261.9415
8.37	1206.2451	461.6027	311.0059
15.94	2883.4935	-18.3001	360.7215
23.54	909.9829	-500.6545	410.6910
30.97	-4559.7335	-971.8198	459.5014

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-4013.1946	246.8972	1694.1509
4.90	-3765.7027	-91.8930	1463.3684
8.80	-4510.4463	-261.9415	1235.2184

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3153.2706	-190.3407	1428.1198
4.90	-3238.2477	209.6859	1199.9698
8.80	-4559.7335	439.0844	971.8198

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3234.1825	-1336.5010	221.3404
8.37	1683.6364	-171.1019	221.3404
15.94	1933.5946	20.6718	221.3404
23.50	1571.6197	159.3242	221.3404
30.97	-2482.3162	1107.6914	221.3404

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3581.3862	997.3260	232.9356
8.37	962.0849	363.1832	275.4580
15.94	2275.9409	-15.9265	318.5448
23.54	705.7442	-396.9727	361.8518
30.97	-3626.0966	-769.1800	404.1541

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-3234.1825	247.6290	1350.6075
4.90	-2939.2339	-70.4698	1172.8260
8.80	-3581.3862	-232.9356	997.3260

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2482.3162	-195.1572	1120.1800
4.90	-2484.4162	173.7293	944.6800
8.80	-3626.0966	385.2198	769.1800

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2179.3404	-929.5731	154.2368
8.37	1234.9150	-121.4438	163.5105
15.94	1470.3501	2.3372	172.9026
23.50	1237.0430	131.3478	182.2948
30.97	-2178.9347	930.4176	191.5684

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2645.5263	584.0840	198.6636
8.37	632.2985	293.7549	205.1536
15.94	1742.1108	-0.4276	211.7297
23.54	614.4094	-296.1129	218.3394
30.97	-2658.3850	-584.9393	224.7957

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2179.3404	165.6334	939.4417
4.90	-2057.2437	-81.4157	761.7629
8.80	-2645.5263	-198.6636	584.0840

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2178.9347	-180.2541	940.2969
4.90	-2029.3347	83.6716	762.6181
8.80	-2658.3850	216.7233	584.9393

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2128.6134	-906.7690	155.8346
8.37	1203.2528	-118.6910	165.1083
15.94	1433.8834	2.2761	174.5004
23.50	1205.4059	128.3458	183.8925
30.97	-2128.1623	907.6138	193.1662

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2581.0287	569.7485	196.7414
8.37	616.3268	286.5398	203.2314
15.94	1698.8400	-0.4278	209.8075
23.54	598.7148	-288.8613	216.4172
30.97	-2593.8923	-570.6041	222.8735

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2128.6134	167.2422	916.3909
4.90	-1999.9371	-79.6502	743.0697
8.80	-2581.0287	-196.7414	569.7485

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2128.1623	-181.8416	917.2465
4.90	-1972.0697	81.9119	743.9253
8.80	-2593.8923	214.7931	570.6041

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2181.9941	-930.5253	154.5374
8.37	1237.7677	-120.5731	163.8110
15.94	1471.7017	3.5277	173.2032
23.50	1236.2909	132.4878	182.5953
30.97	-2180.7982	929.5870	191.8690

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2645.8122	584.1081	198.3600
8.37	632.1919	293.7789	204.8500
15.94	1742.1860	-0.4036	211.4261
23.54	614.6672	-296.0889	218.0358
30.97	-2657.9488	-584.9153	224.4922

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2181.9941	165.9370	941.2207
4.90	-2058.7135	-81.1121	761.7869

8.80 -2645.8122 -198.3600 584.1081

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2180.7982	-180.5517	940.2729
4.90	-2030.0508	83.3790	762.5941
8.80	-2657.9488	216.4227	584.9153

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2131.2671	-907.7212	156.1351
8.37	1206.1055	-117.8203	165.4088
15.94	1435.2351	3.4666	174.8009
23.50	1204.6538	129.4858	184.1931
30.97	-2130.0258	906.7832	193.4667

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2581.3146	569.7726	196.4378
8.37	616.2203	286.5638	202.9278
15.94	1698.9152	-0.4038	209.5039
23.54	598.9727	-288.8373	216.1136
30.97	-2593.4561	-570.5801	222.5700

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2131.2671	167.5457	918.1699
4.90	-2001.4069	-79.3467	743.0937
8.80	-2581.3146	-196.4378	569.7726

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2130.0258	-182.1393	917.2225
4.90	-1972.7858	81.6193	743.9013
8.80	-2593.4561	214.4925	570.5801

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2200.8182	-930.5560	196.6297
8.37	1228.4249	-122.1219	205.9034
15.94	1468.8714	3.5376	215.2955
23.50	1226.9870	134.0416	224.6877
30.97	-2199.5545	929.6188	233.9613

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2649.6395	584.1075	219.4177
8.37	628.3604	293.7783	225.9077
15.94	1738.3502	-0.4042	232.4838
23.54	610.8271	-296.0895	239.0935
30.97	-2661.7930	-584.9158	245.5498

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2200.8182	208.0554	941.2201
4.90	-2008.4426	-83.4977	761.7863
8.80	-2649.6395	-219.4177	584.1075

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2199.5545	-222.6381	940.2735
4.90	-1979.8164	85.7737	762.5947
8.80	-2661.7930	237.4740	584.9158

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2150.0745	-907.7519	198.1979
8.37	1196.7710	-119.3677	207.4715
15.94	1432.4072	3.4765	216.8637
23.50	1195.3581	131.0382	226.2558
30.97	-2148.7655	906.8149	235.5295

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2585.1386	569.7720	217.4693
8.37	612.3921	286.5633	223.9593
15.94	1695.0828	-0.4043	230.5354
23.54	595.1359	-288.8379	237.1450
30.97	-2597.2970	-570.5807	243.6014

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2150.0745	209.6344	918.1694
4.90	-1951.1804	-81.7339	743.0932
8.80	-2585.1386	-217.4693	569.7720

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2148.7655	-224.1961	917.2230
4.90	-1922.5958	84.0158	743.9019
8.80	-2597.2970	235.5176	570.5807

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2198.1646	-929.6038	196.3292
8.37	1225.5722	-122.9926	205.6029
15.94	1467.5198	2.3471	214.9950
23.50	1227.7391	132.9016	224.3871
30.97	-2197.6911	930.4493	233.6608

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2649.3537	584.0835	219.7213
8.37	628.4669	293.7543	226.2112
15.94	1738.2750	-0.4282	232.7873
23.54	610.5693	-296.1135	239.3970
30.97	-2662.2293	-584.9399	245.8534

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2198.1646	207.7518	939.4411
4.90	-2006.9729	-83.8012	761.7623
8.80	-2649.3537	-219.7213	584.0835

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2197.6911	-222.3405	940.2975
4.90	-1979.1003	86.0663	762.6187
8.80	-2662.2293	237.7746	584.9399

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2147.4208	-906.7997	197.8973
8.37	1193.9183	-120.2384	207.1710
15.94	1431.0556	2.2860	216.5631
23.50	1196.1102	129.8982	225.9553
30.97	-2146.9020	907.6455	235.2289

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2584.8527	569.7480	217.7729
8.37	612.4986	286.5392	224.2628
15.94	1695.0076	-0.4284	230.8389
23.54	594.8781	-288.8619	237.4486
30.97	-2597.7333	-570.6047	243.9050

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2147.4208	209.3309	916.3904
4.90	-1949.7106	-82.0375	743.0692
8.80	-2584.8527	-217.7729	569.7480

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2146.9020	-223.8984	917.2471
4.90	-1921.8797	84.3083	743.9259
8.80	-2597.7333	235.8182	570.6047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2178.9347	-930.4176	191.5684
8.37	1237.0430	-121.2758	182.2948
15.94	1470.3501	2.6659	172.9026
23.50	1234.9150	131.5102	163.5105
30.97	-2179.3404	929.5731	154.2368

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2658.3850	584.9393	224.7957
8.37	625.8267	294.6101	218.3058
15.94	1742.1108	0.4276	211.7297
23.54	620.9142	-295.2577	205.1200
30.97	-2645.5263	-584.0840	198.6636

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2178.9347	180.2541	940.2969
4.90	-2029.3347	-83.6716	762.6181
8.80	-2658.3850	-216.7233	584.9393

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2179.3404	-165.6334	939.4417
4.90	-2057.2437	81.4157	761.7629
8.80	-2645.5263	198.6636	584.0840

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2130.8188	-908.5660	193.4644
8.37	1208.2571	-117.6488	184.1907
15.94	1435.2348	3.7983	174.7986
23.50	1202.5008	129.6519	165.4065
30.97	-2130.4769	905.9385	156.1328

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2594.1780	570.6281	222.5788
8.37	609.7461	287.4194	216.0888
15.94	1698.9151	0.4518	209.5127
23.54	605.4796	-287.9818	202.9030
30.97	-2580.5930	-569.7246	196.4466

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2130.8188	182.1434	919.0255
4.90	-1973.5357	-81.6058	743.9493
8.80	-2594.1780	-214.4956	570.6281

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2130.4769	-167.5369	916.3669
4.90	-2000.6510	79.3555	743.0457
8.80	-2580.5930	196.4466	569.7246

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2128.1623	-907.6138	193.1662
8.37	1205.4059	-118.5192	183.8925
15.94	1433.8834	2.6078	174.5004
23.50	1203.2528	128.5119	165.1083
30.97	-2128.6134	906.7690	155.8346

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2593.8923	570.6041	222.8735
8.37	609.8526	287.3954	216.3836
15.94	1698.8400	0.4278	209.8075
23.54	605.2221	-288.0058	203.1978
30.97	-2581.0287	-569.7485	196.7414

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2128.1623	181.8416	917.2465
4.90	-1972.0697	-81.9119	743.9253
8.80	-2593.8923	-214.7931	570.6041

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2128.6134	-167.2422	916.3909
4.90	-1999.9371	79.6502	743.0697
8.80	-2581.0287	196.7414	569.7485

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2181.5912	-931.3698	191.8666
8.37	1239.8942	-120.4053	182.5930
15.94	1471.7015	3.8564	173.2008

23.50	1234.1630	132.6502	163.8087
30.97	-2181.2039	928.7425	154.5350

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2658.6706	584.9633	224.5010
8.37	625.7202	294.6341	218.0110
15.94	1742.1858	0.4516	211.4349
23.54	621.1717	-295.2337	204.8252
30.97	-2645.0906	-584.0601	198.3688

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2181.5912	180.5559	942.0759
4.90	-2030.8007	-83.3655	762.6421
8.80	-2658.6706	-216.4259	584.9633

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2181.2039	-165.9282	939.4177
4.90	-2057.9576	81.1209	761.7389
8.80	-2645.0906	198.3688	584.0601

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2149.5585	-908.5977	235.5271
8.37	1198.9614	-119.1905	226.2535
15.94	1432.4070	3.8128	216.8613
23.50	1193.1663	131.2100	207.4692
30.97	-2149.2843	905.9692	198.1955

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2598.0189	570.6287	243.6102
8.37	605.9094	287.4199	237.1203
15.94	1695.0826	0.4523	230.5442
23.54	601.6514	-287.9812	223.9345
30.97	-2584.4170	-569.7240	217.4781

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2149.5585	224.2002	919.0260
4.90	-1923.3456	-84.0022	743.9499
8.80	-2598.0189	-235.5207	570.6287

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2149.2843	-209.6256	916.3664
4.90	-1950.4245	81.7427	743.0452
8.80	-2584.4170	217.4781	569.7240

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2197.6911	-930.4493	233.6608
8.37	1227.7391	-122.8189	224.3871
15.94	1467.5198	2.6805	214.9950
23.50	1225.5722	133.0696	205.6029
30.97	-2198.1646	929.6038	196.3292

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2662.2293	584.9399	245.8534
8.37	621.9867	294.6107	239.3634
15.94	1738.2750	0.4282	232.7873
23.54	617.0826	-295.2571	226.1777
30.97	-2649.3537	-584.0835	219.7213

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2197.6911	222.3405	940.2975
4.90	-1979.1003	-86.0663	762.6187
8.80	-2662.2293	-237.7746	584.9399

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2198.1646	-207.7518	939.4411
4.90	-2006.9729	83.8012	761.7623
8.80	-2649.3537	219.7213	584.0835

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2200.3476	-931.4015	233.9590
8.37	1230.5903	-121.9484	224.6853
15.94	1468.8712	3.8709	215.2932
23.50	1224.8202	134.2096	205.9011
30.97	-2200.0280	928.7733	196.6274

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2662.5149	584.9638	245.5586
8.37	621.8802	294.6347	239.0687
15.94	1738.3500	0.4522	232.4926
23.54	617.3401	-295.2331	225.8829
30.97	-2648.9180	-584.0595	219.4265

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2200.3476	222.6423	942.0765
4.90	-1980.5663	-85.7602	762.6427
8.80	-2662.5149	-237.4772	584.9638

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2200.0280	-208.0466	939.4171
4.90	-2007.6867	83.5065	761.7383
8.80	-2648.9180	219.4265	584.0595

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2146.9020	-907.6455	235.2289
8.37	1196.1102	-120.0609	225.9553
15.94	1431.0556	2.6224	216.5631
23.50	1193.9183	130.0700	207.1710
30.97	-2147.4208	906.7997	197.8973

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2597.7333	570.6047	243.9050
8.37	606.0159	287.3959	237.4150

15.94	1695.0076	0.4284	230.8389
23.54	601.3940	-288.0052	224.2292
30.97	-2584.8527	-569.7480	217.7729

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2146.9020	223.8984	917.2471
4.90	-1921.8797	-84.3083	743.9259
8.80	-2597.7333	-235.8182	570.6047

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2147.4208	-209.3309	916.3904
4.90	-1949.7106	82.0375	743.0692
8.80	-2584.8527	217.7729	569.7480

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2138.6338	-919.5158	143.0198
8.37	1231.8293	-117.6488	143.0198
15.94	1456.1481	3.6501	143.0198
23.50	1228.2343	129.5944	143.0198
30.97	-2137.8275	917.7334	143.0198

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2616.5705	577.3678	179.1241
8.37	624.3912	290.5988	179.1241
15.94	1723.9703	0.0238	179.1241
23.54	613.4908	-292.0357	179.1241
30.97	-2615.8559	-577.3202	179.1241

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2138.6338	143.0570	930.1228
4.90	-2062.2195	-82.9538	752.8678
8.80	-2616.5705	-179.1239	577.3678

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2137.8275	-143.0505	928.3202
4.90	-2061.4660	82.9700	752.8202
8.80	-2615.8559	179.1244	577.3202

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2620.9622	-1088.8715	98.5736
8.37	1409.1025	-147.7369	98.5736
15.94	1741.8214	-7.1274	98.5736
23.50	1578.2576	136.4833	98.5736
30.97	-2346.6572	1098.2853	98.5736

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3507.3352	747.9825	253.1242
8.37	819.5430	410.8049	277.6564
15.94	2572.8503	-5.8475	302.5142
23.54	714.6810	-424.2452	327.4989
30.97	-3683.1686	-759.6774	351.9041

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2620.9622	112.3538	1100.7375
4.90	-2707.8077	-135.2858	923.4825
8.80	-3507.3352	-253.1242	747.9825

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2346.6572	-84.8403	1110.6774
4.90	-2596.1377	193.5011	935.1774
8.80	-3683.1686	341.7432	759.6774

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2754.0012	-1159.9338	158.5272
8.37	1500.2240	-147.2986	158.5272
15.94	1733.4673	13.4127	158.5272
23.50	1432.0977	145.5827	158.5272
30.97	-2324.5424	1027.4074	158.5272

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3170.9447	819.6888	192.9409
8.37	821.7442	332.5118	217.4731
15.94	2045.2277	-9.1409	242.3309
23.54	669.8113	-352.5389	267.3157
30.97	-3195.3117	-687.9711	291.7209

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2754.0012	172.5370	1172.4438
4.90	-2606.1319	-75.1026	995.1888
8.80	-3170.9447	-192.9409	819.6888

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2324.5424	-144.5928	1038.9711
4.90	-2341.6345	133.9039	863.4711
8.80	-3195.3117	281.6485	687.9711

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2620.9622	-1088.8715	98.5736
8.37	1409.1025	-147.7369	98.5736
15.94	1741.8214	-7.1274	98.5736
23.50	1578.2576	136.4833	98.5736
30.97	-2346.6572	1098.2853	98.5736

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3507.3352	747.9825	253.1242
8.37	819.5430	410.8049	277.6564
15.94	2572.8503	-5.8475	302.5142
23.54	714.6810	-424.2452	327.4989
30.97	-3683.1686	-759.6774	351.9041

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2620.9622	112.3538	1100.7375
4.90	-2707.8077	-135.2858	923.4825
8.80	-3507.3352	-253.1242	747.9825

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2346.6572	-84.8403	1110.6774
4.90	-2596.1377	193.5011	935.1774
8.80	-3683.1686	341.7432	759.6774

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2754.0012	-1159.9338	158.5272
8.37	1500.2240	-147.2986	158.5272
15.94	1733.4673	13.4127	158.5272
23.50	1432.0977	145.5827	158.5272
30.97	-2324.5424	1027.4074	158.5272

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3170.9447	819.6888	192.9409
8.37	821.7442	332.5118	217.4731
15.94	2045.2277	-9.1409	242.3309
23.54	669.8113	-352.5389	267.3157
30.97	-3195.3117	-687.9711	291.7209

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2754.0012	172.5370	1172.4438
4.90	-2606.1319	-75.1026	995.1888
8.80	-3170.9447	-192.9409	819.6888

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2324.5424	-144.5928	1038.9711
4.90	-2341.6345	133.9039	863.4711
8.80	-3195.3117	281.6485	687.9711

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2728.5515	-1147.1775	70.7688
8.37	1500.7637	-153.1204	70.7688
15.94	1838.1762	-7.1407	70.7688
23.50	1669.8086	142.1819	70.7688
30.97	-2454.4459	1156.5902	70.7688

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3832.2505	806.8119	280.9865
8.37	871.2206	452.8315	305.5187
15.94	2857.2522	-5.8467	330.3765
23.54	764.7436	-466.3572	355.3613
30.97	-4008.0617	-818.5053	379.7665

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2728.5515	84.4914	1159.5669
4.90	-2924.0600	-163.1481	982.3119
8.80	-3832.2505	-280.9865	806.8119

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2454.4459	-57.0798	1169.5053
4.90	-2812.2125	221.3348	994.0053
8.80	-4008.0617	369.6488	818.5053

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2905.9369	-1241.9273	150.7070
8.37	1622.2590	-152.5361	150.7070
15.94	1827.0374	20.2461	150.7070
23.50	1474.9287	154.3143	150.7070
30.97	-2424.9595	1062.0863	150.7070

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3383.7299	902.4203	200.7422
8.37	874.1555	348.4407	225.2744
15.94	2153.7555	-10.2379	250.1321
23.54	704.9174	-370.7488	275.1169
30.97	-3357.5859	-722.8969	299.5221

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2905.9369	164.7358	1255.1753
4.90	-2788.4924	-82.9038	1077.9203
8.80	-3383.7299	-200.7422	902.4203

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2424.9595	-136.7498	1073.8969
4.90	-2472.8748	141.8718	898.3969
8.80	-3357.5859	289.5226	722.8969

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2667.7003	-1087.0657	104.9333
8.37	1379.9713	-151.8452	104.9333
15.94	1741.2563	-10.5175	104.9333
23.50	1603.6655	132.9993	104.9333
30.97	-2307.4230	1100.1036	104.9333

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3479.4993	746.0840	243.5634
8.37	833.2009	408.9064	276.2730
15.94	2572.1421	-7.7460	309.4167
23.54	699.5333	-426.1437	342.7298
30.97	-3712.4208	-761.5759	375.2700

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2667.7003	121.9145	1098.8390
4.90	-2717.2588	-125.7251	921.5840
8.80	-3479.4993	-243.5634	746.0840

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

1.00	-2307.4230	-88.0020	1112.5759
4.90	-2567.3549	202.3738	937.0759
8.80	-3712.4208	362.6931	761.5759

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2761.2619	-1159.8837	165.9027
8.37	1496.3620	-147.9033	165.9027
15.94	1732.8305	13.2014	165.9027
23.50	1431.7643	145.6759	165.9027
30.97	-2325.7370	1027.4716	165.9027

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-3170.8338	819.6263	200.0238
8.37	821.3887	332.4494	224.5560
15.94	2044.3998	-9.2033	249.4138
23.54	668.5085	-352.6013	274.3986
30.97	-3197.0784	-688.0336	298.8038

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2761.2619	181.5100	1172.3813
4.90	-2594.0523	-74.1575	995.1263
8.80	-3170.8338	-200.0238	819.6263

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2325.7370	-150.3743	1039.0336
4.90	-2331.5483	134.0486	863.5336
8.80	-3197.0784	287.5871	688.0336

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2160.1026	-925.2655	147.9608
8.37	1235.5370	-119.0791	152.8018
15.94	1464.3703	3.6179	157.7047
23.50	1232.5100	131.0884	162.6076
30.97	-2160.0591	923.9164	167.4486

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2631.7676	580.8908	188.1346
8.37	628.5645	292.2634	191.5225
15.94	1733.6145	-0.1948	194.9554
23.54	614.2744	-294.1470	198.4058
30.97	-2637.6263	-581.2805	201.7761

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2160.1026	153.6996	935.9206
4.90	-2062.6468	-82.1181	757.5282
8.80	-2631.7676	-188.1346	580.8908

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2160.0591	-161.7849	934.5553
4.90	-2046.5293	83.1728	757.9179
8.80	-2637.6263	197.7504	581.2805

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2133.6258	-913.3614	148.7986
8.37	1219.0068	-117.6424	153.6397
15.94	1445.3337	3.5859	158.5425
23.50	1215.9947	129.5213	163.4454
30.97	-2133.5556	912.0124	168.2864

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 39)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2598.0986	573.4074	187.1348
8.37	620.2268	288.4969	190.5227
15.94	1711.0259	-0.1950	193.9555
23.54	606.0809	-290.3616	197.4059
30.97	-2603.9608	-573.7973	200.7763

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2133.6258	154.5439	923.8876
4.90	-2032.7255	-81.1961	747.7700
8.80	-2598.0986	-187.1348	573.4074

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 39)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2133.5556	-162.6166	922.5225
4.90	-2016.6307	82.2543	748.1599
8.80	-2603.9608	196.7458	573.7973

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2160.8522	-925.6991	167.4463
8.37	1236.1133	-119.0711	162.6053
15.94	1464.3701	3.7257	157.7024
23.50	1231.9323	131.0936	152.7995
30.97	-2159.3124	923.4828	147.9585

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 40)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2638.3481	581.3285	201.7849
8.37	625.2525	292.7011	198.3970
15.94	1733.6143	0.2428	194.9642
23.54	617.6030	-293.7094	191.5138
30.97	-2631.0461	-580.8428	188.1434

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2160.8522	161.7890	936.3583
4.90	-2047.2791	-83.1593	757.9659
8.80	-2638.3481	-197.7535	581.3285

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 40)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2159.3124	-153.6908	934.1176
4.90	-2061.8909	82.1269	757.4802
8.80	-2631.0461	188.1434	580.8428

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
-------	---------	--------	--------

0.90	-2134.3486	-913.7951	168.2841
8.37	1219.5980	-117.6321	163.4431
15.94	1445.3334	3.6955	158.5402
23.50	1215.4021	129.5287	153.6373
30.97	-2132.8356	911.5786	148.7963

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 41)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0.90	-2604.6826	573.8453	200.7851
8.37	616.9130	288.9348	197.3972
15.94	1711.0258	0.2430	193.9643
23.54	609.4113	-289.9237	190.5140
30.97	-2597.3770	-573.3594	187.1436

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2134.3486	162.6207	924.3255
4.90	-2017.3806	-82.2408	748.2079
8.80	-2604.6826	-196.7489	573.8453

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 41)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
1.00	-2132.8356	-154.5351	922.0846
4.90	-2031.9696	81.2049	747.7220
8.80	-2597.3770	187.1436	573.3594

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	310
8.37	157
15.94	91
23.50	157
30.97	309

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	217
8.37	100
15.94	49
23.50	100
30.97	217

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	241
8.37	123
15.94	73
23.50	123
30.97	240

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	217
8.37	100
15.94	50
23.50	100
30.97	217

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	381
8.37	175
15.94	88
23.50	174
30.97	381

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	302
8.37	139
15.94	71
23.50	139
30.97	302

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	410
8.37	185
15.94	90
23.50	165
30.97	344

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	327
8.37	148
15.94	72
23.50	131
30.97	270

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	366
8.37	175
15.94	89
23.50	175
30.97	390

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	289
8.37	139
15.94	72
23.50	139
30.97	309

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	395
8.37	186
15.94	91
23.50	166
30.97	353

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	313
8.37	148
15.94	73
23.50	131
30.97	278

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	219
8.37	101
15.94	50
23.50	101
30.97	220

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	214
8.37	99
15.94	49
23.50	99
30.97	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	238
8.37	119
15.94	68
23.50	119
30.97	237

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	232
8.37	117
15.94	67
23.50	117
30.97	232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	237
8.37	119
15.94	69
23.50	119
30.97	237

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	231
8.37	117
15.94	67
23.50	117
30.97	231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	219
8.37	101
15.94	51
23.50	101
30.97	219

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	213
8.37	99
15.94	49
23.50	99
30.97	213

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	220
8.37	101
15.94	50
23.50	101
30.97	219

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	232
8.37	117
15.94	67
23.50	117
30.97	232

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	214
8.37	99
15.94	49
23.50	99
30.97	214

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	238
8.37	119
15.94	68
23.50	119
30.97	237

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [kPa]
-------	------------------

0.90	232
8.37	117
15.94	67
23.50	117
30.97	231

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	219
8.37	101
15.94	51
23.50	101
30.97	219

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	237
8.37	119
15.94	69
23.50	119
30.97	237

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	213
8.37	99
15.94	49
23.50	99
30.97	213

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	236
8.37	118
15.94	67
23.50	118
30.97	235

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	264
8.37	127
15.94	67
23.50	127
30.97	275

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	278
8.37	132
15.94	67
23.50	122
30.97	257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	264
8.37	127
15.94	67
23.50	127
30.97	275

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	278
8.37	132

15.94	67
23.50	122
30.97	257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	275
8.37	130
15.94	66
23.50	130
30.97	287

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	294
8.37	137
15.94	67
23.50	124
30.97	262

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	262
8.37	127
15.94	67
23.50	127
30.97	277

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	278
8.37	132
15.94	67
23.50	122
30.97	257

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	237
8.37	119
15.94	68
23.50	119
30.97	236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 39)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	234
8.37	117
15.94	67
23.50	117
30.97	234

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 40)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	237
8.37	119
15.94	68
23.50	118
30.97	236

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 41)

X [m]	σ_t [kPa]
0.90	234
8.37	117
15.94	67
23.50	117

30.97

233

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, espresso in kN
M_u	Momento ultimo, espresso 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, espresse in kN
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espresse in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espresse in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espresse in cmq

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.90	2780.76 (2780.76)	185.99	472.33	7062.05	90.26	53.09	2.54
2	8.37	-1601.95 (-1871.43)	185.99	429.87	-4325.46	42.47	53.09	2.31
3	15.94	-1893.26 (-1894.28)	185.99	424.21	-4320.61	42.47	53.09	2.28
4	23.50	-1596.55 (-1894.14)	185.99	424.24	-4320.64	42.47	53.09	2.28
5	30.97	2779.55 (2780.76)	185.99	445.41	6659.56	84.95	53.09	2.39

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	0.90	-1195.56	736.76	80621.40	8213.66	21.24
2	8.37	-152.77	677.36	0.00	0.00	0.00
3	15.94	4.98	677.36	0.00	0.00	0.00
4	23.50	168.70	677.36	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1192.89	736.76	60466.05	8213.66	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0.90	-3401.60 (-3401.60)	232.80	442.42	-6464.47	84.95	122.11	1.90
2	8.37	811.69 (1274.09)	232.80	983.67	5383.48	95.57	53.09	4.23
3	15.94	2241.18 (2241.18)	232.80	477.63	4598.15	84.95	53.09	2.05
4	23.54	797.59 (1262.27)	232.80	993.88	5388.88	95.57	53.09	4.27
5	30.97	-3400.53 (-3401.60)	232.80	442.42	-6464.47	84.95	122.11	1.90

Verifiche taglio

N°	X	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
1	0.90	750.58	706.96	20978.02	5720.93	15.93
2	8.37	377.78	658.72	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.04	658.72	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-379.64	658.72	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-750.51	706.96	20978.02	5720.93	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	1.00	-2780.76 (-3075.44)	1209.52	2988.92	-7599.93	69.02	79.64	2.47
2	4.90	-2681.18 (-2851.90)	978.73	2448.09	-7133.40	58.40	79.64	2.50
3	8.80	-3401.60 (-3401.60)	750.58	1401.17	-6350.04	58.40	79.64	1.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	186.03	810.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-107.78	845.38	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-232.80	811.92	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2779.55 (-3074.21)	1206.81	2798.76	-7129.50	69.02	74.33	2.32
2	4.90	-2680.05 (-2850.81)	978.66	2597.64	-7566.83	58.40	84.95	2.65
3	8.80	-3400.53 (-3400.53)	750.51	1489.38	-6748.30	58.40	84.95	1.98

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-186.03	809.90	0.00	0.00	0.00
2	4.90	107.80	860.63	0.00	0.00	0.00
3	8.80	232.80	827.17	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2135.97 (2135.97)	142.72	471.84	7061.65	90.26	53.09	3.31
2	8.37	-1228.98 (-1438.05)	142.72	429.22	-4324.91	42.47	53.09	3.01
3	15.94	-1454.80 (-1455.07)	142.72	423.74	-4320.21	42.47	53.09	2.97
4	23.50	-1228.98 (-1455.07)	142.72	423.74	-4320.21	42.47	53.09	2.97
5	30.97	2135.97 (2135.97)	142.72	444.95	6659.18	84.95	53.09	3.12

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-918.56	730.40	80621.40	8204.45	21.24
2	8.37	-118.52	671.00	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.46	671.00	0.00	0.00	0.00
4	23.50	128.46	671.00	0.00	0.00	0.00
5	30.97	918.56	730.40	60466.05	8204.45	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2616.29 (-2616.29)	179.42	443.36	-6464.97	84.95	122.11	2.47
2	8.37	624.50 (980.16)	179.42	985.66	5384.54	95.57	53.09	5.49
3	15.94	1723.90 (1723.90)	179.42	478.63	4598.70	84.95	53.09	2.67
4	23.54	613.24 (970.72)	179.42	996.29	5390.16	95.57	53.09	5.55
5	30.97	-2616.29 (-2616.29)	179.42	443.36	-6464.97	84.95	122.11	2.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	577.34	699.19	0.00	0.00	15.93
2	8.37	290.58	650.94	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.00	650.94	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-292.06	650.94	0.00	0.00	5.31

5 30.97 -577.34 699.19 0.00 0.00 15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2135.97 (-2362.09)	928.34	2986.04	-7597.72	69.02	79.64	3.22
2	4.90	-2060.75 (-2192.64)	752.84	2449.66	-7134.58	58.40	79.64	3.25
3	8.80	-2616.29 (-2616.29)	577.34	1401.30	-6350.13	58.40	79.64	2.43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	142.75	769.06	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-83.26	812.25	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-179.42	786.51	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 2 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2135.97 (-2362.09)	928.34	2803.45	-7133.14	69.02	74.33	3.02
2	4.90	-2060.75 (-2192.64)	752.84	2598.22	-7567.26	58.40	84.95	3.45
3	8.80	-2616.29 (-2616.29)	577.34	1489.13	-6748.11	58.40	84.95	2.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-142.75	769.06	0.00	0.00	0.00
2	4.90	83.26	827.51	0.00	0.00	0.00
3	8.80	179.42	801.77	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2158.17 (2158.17)	185.11	615.66	7177.77	90.26	53.09	3.33
2	8.37	-1223.39 (-1433.18)	185.11	574.70	-4449.41	42.47	53.09	3.10
3	15.94	-1453.73 (-1454.30)	185.11	565.34	-4441.40	42.47	53.09	3.05
4	23.50	-1218.71 (-1450.66)	185.11	566.93	-4442.76	42.47	53.09	3.06
5	30.97	2157.12 (2158.17)	185.11	580.70	6770.18	84.95	53.09	3.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-919.83	736.64	80621.40	8213.48	21.24
2	8.37	-118.93	677.23	0.00	0.00	0.00
3	15.94	4.02	677.23	0.00	0.00	0.00
4	23.50	131.49	677.23	0.00	0.00	0.00
5	30.97	917.52	736.64	60466.05	8213.48	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2620.48 (-2620.48)	200.01	495.59	-6492.90	84.95	122.11	2.48
2	8.37	620.53 (976.24)	200.01	1117.48	5454.24	95.57	53.09	5.59
3	15.94	1720.17 (1720.17)	200.01	538.56	4631.72	84.95	53.09	2.69
4	23.54	609.74 (967.19)	200.01	1129.22	5460.45	95.57	53.09	5.65
5	30.97	-2619.55 (-2620.48)	200.01	495.59	-6492.90	84.95	122.11	2.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	577.37	702.19	0.00	0.00	15.93
2	8.37	290.61	653.94	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.03	653.94	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-292.03	653.94	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-577.31	702.19	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2158.17 (-2451.47)	930.66	2842.67	-7487.96	69.02	79.64	3.05
2	4.90	-2012.55 (-2147.59)	752.87	2519.46	-7186.81	58.40	79.64	3.35
3	8.80	-2620.48 (-2620.48)	577.37	1398.71	-6348.19	58.40	79.64	2.42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	185.16	769.40	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-85.26	812.26	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-200.01	786.52	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 3 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2157.12 (-2450.41)	928.31	2660.35	-7022.35	69.02	74.33	2.87
2	4.90	-2011.57 (-2146.65)	752.81	2673.20	-7622.64	58.40	84.95	3.55
3	8.80	-2619.55 (-2619.55)	577.31	1486.82	-6746.41	58.40	84.95	2.58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-185.15	769.05	0.00	0.00	0.00
2	4.90	85.28	827.51	0.00	0.00	0.00
3	8.80	200.01	801.77	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2154.71 (2154.71)	184.72	615.33	7177.50	90.26	53.09	3.33
2	8.37	-1219.69 (-1431.47)	184.72	574.10	-4448.90	42.47	53.09	3.11
3	15.94	-1451.97 (-1452.06)	184.72	564.97	-4441.08	42.47	53.09	3.06
4	23.50	-1219.69 (-1449.02)	184.72	566.30	-4442.23	42.47	53.09	3.07
5	30.97	2154.71 (2154.71)	184.72	580.38	6769.92	84.95	53.09	3.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

1	0.90	-918.59	736.58	80621.40	8213.40	21.24
2	8.37	-120.06	677.17	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.47	677.17	0.00	0.00	0.00
4	23.50	130.01	677.17	0.00	0.00	0.00
5	30.97	918.59	736.58	60466.05	8213.40	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2620.11 (-2620.11)	200.40	496.66	-6493.48	84.95	122.11	2.48
2	8.37	620.67 (976.33)	200.40	1119.78	5455.46	95.57	53.09	5.59
3	15.94	1720.07 (1720.07)	200.40	539.70	4632.35	84.95	53.09	2.69
4	23.54	609.41 (966.89)	200.40	1132.07	5461.95	95.57	53.09	5.65
5	30.97	-2620.11 (-2620.11)	200.40	496.66	-6493.48	84.95	122.11	2.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	577.34	702.24	0.00	0.00	15.93
2	8.37	290.58	654.00	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.00	654.00	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-292.06	654.00	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-577.34	702.24	0.00	0.00	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2154.71 (-2447.38)	928.34	2839.39	-7485.45	69.02	79.64	3.06
2	4.90	-2010.64 (-2146.32)	752.84	2521.34	-7188.22	58.40	79.64	3.35
3	8.80	-2620.11 (-2620.11)	577.34	1398.85	-6348.30	58.40	79.64	2.42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	184.77	769.06	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-85.66	812.25	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-200.40	786.51	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2154.71 (-2447.38)	928.34	2665.13	-7026.05	69.02	74.33	2.87
2	4.90	-2010.64 (-2146.32)	752.84	2673.90	-7623.16	58.40	84.95	3.55
3	8.80	-2620.11 (-2620.11)	577.34	1486.53	-6746.20	58.40	84.95	2.57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-184.77	769.06	0.00	0.00	0.00
2	4.90	85.66	827.51	0.00	0.00	0.00
3	8.80	200.40	801.77	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	3383.18 (3383.18)	-79.42	-153.44	6536.12	90.26	53.09	1.93
2	8.37	-2173.27 (-2485.95)	-79.42	-122.71	-3840.77	42.47	53.09	1.54
3	15.94	-2477.97 (-2485.95)	-79.42	-122.71	-3840.77	42.47	53.09	1.54
4	23.50	-2167.88 (-2485.95)	-79.42	-122.71	-3840.77	42.47	53.09	1.54
5	30.97	3381.97 (3383.18)	-79.42	-144.59	6158.91	84.95	53.09	1.82

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1545.32	697.75	80621.40	8174.07	21.24
2	8.37	-181.52	638.34	0.00	0.00	0.00
3	15.94	4.84	638.34	0.00	0.00	0.00
4	23.50	199.22	638.34	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1542.65	697.75	60466.05	8174.07	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-5342.10 (-5342.10)	351.40	424.60	-6454.94	84.95	122.11	1.21
2	8.37	1130.72 (1901.76)	351.40	995.93	5389.97	95.57	53.09	2.83
3	15.94	3956.52 (3956.52)	351.40	404.82	4558.04	84.95	53.09	1.15
4	23.54	1106.86 (1880.82)	351.40	1008.24	5396.47	95.57	53.09	2.87
5	30.97	-5341.02 (-5342.10)	351.40	424.60	-6454.94	84.95	122.11	1.21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	1103.55	724.24	20978.02	5745.96	15.93
2	8.37	629.94	676.00	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.04	676.00	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-632.32	676.00	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-1103.48	724.24	20978.02	5745.96	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3383.18 (-3509.01)	1562.49	3588.49	-8058.97	69.02	79.64	2.30
2	4.90	-4095.01 (-4521.24)	1331.70	2003.01	-6800.37	58.40	79.64	1.50
3	8.80	-5342.10 (-5342.10)	1103.55	1295.43	-6270.91	58.40	79.64	1.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-79.44	862.06	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-269.09	897.15	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-351.40	863.69	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3381.97 (-3507.82)	1559.78	3365.21	-7568.06	69.02	74.33	2.16

2	4.90	-4093.88 (-4520.15)	1331.63	2126.72	-7219.03	58.40	84.95	1.60
3	8.80	-5341.02 (-5341.02)	1103.48	1377.10	-6665.38	58.40	84.95	1.25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	79.45	861.67	0.00	0.00	0.00
2	4.90	269.11	912.40	0.00	0.00	0.00
3	8.80	351.40	878.94	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2681.88 (2681.88)	-41.31	-101.42	6585.13	90.26	53.09	2.46
2	8.37	-1717.74 (-1966.41)	-41.31	-81.50	-3879.99	42.47	53.09	1.97
3	15.94	-1960.24 (-1966.41)	-41.31	-81.50	-3879.99	42.47	53.09	1.97
4	23.50	-1713.06 (-1966.41)	-41.31	-81.50	-3879.99	42.47	53.09	1.97
5	30.97	2680.83 (2681.88)	-41.31	-95.57	6205.17	84.95	53.09	2.31

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1222.96	703.35	80621.40	8174.07	21.24
2	8.37	-143.98	643.95	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.89	643.95	0.00	0.00	0.00
4	23.50	158.07	643.95	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1220.64	703.35	60466.05	8174.07	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-4302.57 (-4302.57)	304.60	458.25	-6472.93	84.95	122.11	1.50
2	8.37	896.70 (1519.88)	304.60	1090.18	5439.80	95.57	53.09	3.58
3	15.94	3206.47 (3206.47)	304.60	434.54	4574.41	84.95	53.09	1.43
4	23.54	877.45 (1502.93)	304.60	1103.95	5447.09	95.57	53.09	3.62
5	30.97	-4301.64 (-4302.57)	304.60	458.25	-6472.93	84.95	122.11	1.50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	883.28	717.42	20978.02	5736.08	15.93
2	8.37	509.14	669.18	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.03	669.18	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-511.01	669.18	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-883.22	717.42	20978.02	5736.08	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2681.88 (-2747.32)	1236.57	3647.77	-8104.36	69.02	79.64	2.95
2	4.90	-3233.57 (-3590.38)	1058.78	2006.06	-6802.65	58.40	79.64	1.89
3	8.80	-4302.57 (-4302.57)	883.28	1285.91	-6263.79	58.40	79.64	1.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
----	---	---	-----------------	------------------	------------------	-----------------

1	1.00	-41.31	814.26	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-225.26	857.12	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-304.60	831.38	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2680.83 (-2746.28)	1234.22	3420.41	-7610.80	69.02	74.33	2.77
2	4.90	-3232.59 (-3589.44)	1058.72	2130.00	-7221.45	58.40	84.95	2.01
3	8.80	-4301.64 (-4301.64)	883.22	1367.02	-6657.93	58.40	84.95	1.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	41.32	813.92	0.00	0.00	0.00
2	4.90	225.28	872.38	0.00	0.00	0.00
3	8.80	304.60	846.64	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	3649.90 (3649.90)	40.04	73.94	6740.38	90.26	53.09	1.85
2	8.37	-2355.10 (-2605.06)	40.04	61.64	-4010.30	42.47	53.09	1.54
3	15.94	-2461.29 (-2542.18)	40.04	63.18	-4011.62	42.47	53.09	1.58
4	23.50	-1876.12 (-2259.50)	40.04	71.21	-4018.49	42.47	53.09	1.78
5	30.97	3336.83 (3649.90)	40.04	69.68	6352.36	84.95	53.09	1.74

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1687.42	715.31	80621.40	8182.59	21.24
2	8.37	-180.70	655.90	0.00	0.00	0.00
3	15.94	45.86	655.90	0.00	0.00	0.00
4	23.50	217.34	655.90	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1400.92	715.31	60466.05	8182.59	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-4668.80 (-4668.80)	231.24	316.85	-6397.31	84.95	122.11	1.37
2	8.37	1135.39 (1714.74)	231.24	706.19	5236.75	95.57	53.09	3.05
3	15.94	2901.31 (2901.44)	231.24	361.35	4534.09	84.95	53.09	1.56
4	23.54	1016.92 (1615.38)	231.24	753.18	5261.60	95.57	53.09	3.26
5	30.97	-4365.75 (-4668.80)	231.24	316.85	-6397.31	84.95	122.11	1.37

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	1246.94	706.74	20978.02	5720.60	15.93
2	8.37	473.32	658.49	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-6.58	658.49	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-488.94	658.49	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-960.10	706.74	20978.02	5720.60	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3649.90 (-3713.93)	1705.87	3762.98	-8192.56	69.02	79.64	2.21
2	4.90	-3892.37 (-4127.37)	1475.09	2586.41	-7236.90	58.40	79.64	1.75
3	8.80	-4668.80 (-4668.80)	1246.94	1769.58	-6625.70	58.40	79.64	1.42

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	40.42	883.09	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-148.36	918.18	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-231.04	884.72	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3336.83 (-3399.67)	1416.40	3052.08	-7325.63	69.02	74.33	2.15
2	4.90	-3585.04 (-3822.78)	1188.25	2278.85	-7331.38	58.40	84.95	1.92
3	8.80	-4365.75 (-4365.75)	960.10	1483.04	-6743.62	58.40	84.95	1.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-39.67	840.64	0.00	0.00	0.00
2	4.90	150.09	891.37	0.00	0.00	0.00
3	8.80	231.24	857.91	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2913.02 (2913.02)	62.23	145.23	6797.94	90.26	53.09	2.33
2	8.37	-1875.33 (-2070.68)	62.23	122.08	-4062.03	42.47	53.09	1.96
3	15.94	-1945.78 (-2015.36)	62.23	125.52	-4064.98	42.47	53.09	2.02
4	23.50	-1460.19 (-1766.73)	62.23	143.74	-4080.56	42.47	53.09	2.31
5	30.97	2641.72 (2913.02)	62.23	136.88	6407.30	84.95	53.09	2.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1346.11	718.57	80621.40	8187.32	21.24
2	8.37	-143.27	659.17	0.00	0.00	0.00
3	15.94	39.44	659.17	0.00	0.00	0.00
4	23.50	173.78	659.17	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1097.81	718.57	60466.05	8187.32	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-3719.06 (-3719.06)	200.46	345.65	-6412.71	84.95	122.11	1.72
2	8.37	900.75 (1357.80)	200.46	778.80	5275.15	95.57	53.09	3.89
3	15.94	2291.95 (2292.15)	200.46	398.31	4554.45	84.95	53.09	1.99

4	23.54	799.50 (1272.89)	200.46	835.47	5305.11	95.57	53.09	4.17
5	30.97	-3456.40 (-3719.06)	200.46	345.65	-6412.71	84.95	122.11	1.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	1007.55	702.25	20978.02	5714.11	15.93
2	8.37	373.41	654.01	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-5.70	654.01	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-386.75	654.01	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-758.96	702.25	20978.02	5714.11	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2913.02 (-3012.13)	1360.83	3668.62	-8120.32	69.02	79.64	2.70
2	4.90	-3057.95 (-3249.03)	1183.05	2653.37	-7287.01	58.40	79.64	2.24
3	8.80	-3719.06 (-3719.06)	1007.55	1801.46	-6649.56	58.40	79.64	1.79

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	62.57	832.49	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-120.63	875.35	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-200.29	849.61	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2641.72 (-2739.80)	1109.96	2929.26	-7230.54	69.02	74.33	2.64
2	4.90	-2791.60 (-2985.05)	934.46	2299.94	-7346.96	58.40	84.95	2.46
3	8.80	-3456.40 (-3456.40)	758.96	1480.33	-6741.62	58.40	84.95	1.95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-61.92	795.69	0.00	0.00	0.00
2	4.90	122.12	854.15	0.00	0.00	0.00
3	8.80	200.46	828.41	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	3747.12 (3747.12)	98.66	179.72	6825.79	90.26	53.09	1.82
2	8.37	-1955.61 (-2331.49)	98.66	173.76	-4106.26	42.47	53.09	1.76
3	15.94	-2464.46 (-2493.77)	98.66	162.06	-4096.25	42.47	53.09	1.64
4	23.50	-2296.50 (-2539.03)	98.66	159.07	-4093.69	42.47	53.09	1.61
5	30.97	3197.50 (3747.12)	98.66	169.40	6433.89	84.95	53.09	1.72

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1534.27	723.93	80621.40	8195.07	21.24
2	8.37	-213.09	664.52	0.00	0.00	0.00
3	15.94	-16.62	664.52	0.00	0.00	0.00
4	23.50	182.50	664.52	0.00	0.00	0.00

5 30.97 1554.00 723.93 60466.05 8195.07 15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-5183.23 (-5535.45)	382.31	446.63	-6466.72	84.95	122.11	1.17
2	8.37	1201.84 (1958.51)	431.37	1212.38	5504.43	95.57	53.09	2.81
3	15.94	3938.74 (3938.74)	481.09	567.69	4647.77	84.95	53.09	1.18
4	23.54	999.72 (1788.06)	531.06	1713.53	5769.43	95.57	53.09	3.23
5	30.97	-5535.45 (-5535.45)	579.87	691.12	-6597.48	84.95	122.11	1.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	1091.81	728.75	20978.02	5752.48	15.93
2	8.37	618.19	687.65	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-11.71	694.90	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-644.07	702.18	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-1115.23	757.54	20978.02	5794.18	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3747.12 (-3947.54)	1550.74	2984.07	-7596.21	69.02	79.64	1.92
2	4.90	-3969.05 (-4305.27)	1319.96	2109.32	-6879.91	58.40	79.64	1.60
3	8.80	-5183.23 (-5183.23)	1091.81	1325.69	-6293.55	58.40	79.64	1.21

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	126.53	860.34	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-212.26	895.43	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-382.31	861.97	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3197.50 (-3309.70)	1571.53	3726.22	-7847.56	69.02	74.33	2.37
2	4.90	-3747.25 (-4268.20)	1343.38	2316.17	-7358.95	58.40	84.95	1.72
3	8.80	-5535.45 (-5535.45)	1115.23	1336.90	-6635.68	58.40	84.95	1.20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-70.84	863.39	0.00	0.00	0.00
2	4.90	328.88	914.13	0.00	0.00	0.00
3	8.80	559.27	880.66	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	3003.58 (3003.58)	117.42	269.68	6898.42	90.26	53.09	2.30
2	8.37	-1525.69 (-1828.86)	117.42	268.87	-4187.66	42.47	53.09	2.29
3	15.94	-1948.08 (-1974.41)	117.42	247.98	-4169.79	42.47	53.09	2.11
4	23.50	-1824.96 (-2013.19)	117.42	242.96	-4165.48	42.47	53.09	2.07
5	30.97	2520.65 (3003.58)	117.42	254.24	6503.25	84.95	53.09	2.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1213.33	726.69	80621.40	8199.07	21.24
2	8.37	-171.86	667.28	0.00	0.00	0.00
3	15.94	-14.93	667.28	0.00	0.00	0.00
4	23.50	143.55	667.28	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1230.55	726.69	60466.05	8199.07	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-4164.46 (-4471.72)	337.25	489.44	-6489.62	84.95	122.11	1.45
2	8.37	958.27 (1568.91)	379.78	1350.04	5577.22	95.57	53.09	3.55
3	15.94	3190.49 (3190.49)	422.86	619.81	4676.48	84.95	53.09	1.47
4	23.54	783.52 (1421.55)	466.17	1929.41	5883.59	95.57	53.09	4.14
5	30.97	-4471.72 (-4471.72)	508.47	754.01	-6631.12	84.95	122.11	1.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	873.04	722.18	20978.02	5742.98	15.93
2	8.37	498.89	680.13	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-10.22	686.41	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-521.26	692.72	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-893.47	747.13	20978.02	5779.11	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3003.58 (-3230.59)	1226.32	2842.28	-7487.66	69.02	79.64	2.32
2	4.90	-3115.47 (-3392.34)	1048.54	2131.68	-6896.65	58.40	79.64	2.03
3	8.80	-4164.46 (-4164.46)	873.04	1318.20	-6287.95	58.40	79.64	1.51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	143.31	812.76	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-174.79	855.62	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-337.25	829.88	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2520.65 (-2665.72)	1244.47	3628.11	-7771.60	69.02	74.33	2.92
2	4.90	-2925.56 (-3364.37)	1068.97	2344.93	-7380.18	58.40	84.95	2.19
3	8.80	-4471.72 (-4471.72)	893.47	1323.93	-6626.10	58.40	84.95	1.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-91.59	815.42	0.00	0.00	0.00
2	4.90	277.03	873.88	0.00	0.00	0.00
3	8.80	489.38	848.14	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	4013.19 (4013.19)	218.57	380.58	6987.96	90.26	53.09	1.74
2	8.37	-2137.85 (-2497.97)	218.57	374.31	-4277.90	42.47	53.09	1.71
3	15.94	-2447.75 (-2490.90)	218.57	375.46	-4278.89	42.47	53.09	1.72
4	23.50	-2004.18 (-2358.22)	218.57	398.40	-4298.52	42.47	53.09	1.82
5	30.97	3153.27 (4013.19)	218.57	358.84	6588.78	84.95	53.09	1.64

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1676.39	741.55	80621.40	8220.60	21.24
2	8.37	-212.21	682.15	0.00	0.00	0.00
3	15.94	24.46	682.15	0.00	0.00	0.00
4	23.50	200.70	682.15	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1412.24	741.55	60466.05	8220.60	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-4510.45 (-4559.73)	261.94	369.11	-6425.26	84.95	122.11	1.41
2	8.37	1206.25 (1771.25)	311.01	941.33	5361.10	95.57	53.09	3.03
3	15.94	2883.49 (2885.92)	360.72	581.92	4655.61	84.95	53.09	1.61
4	23.54	909.98 (1522.78)	410.69	1529.80	5672.27	95.57	53.09	3.72
5	30.97	-4559.73 (-4559.73)	459.50	663.36	-6582.63	84.95	122.11	1.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	1235.22	711.21	20978.02	5727.08	15.93
2	8.37	461.60	670.11	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-18.30	677.36	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-500.65	684.64	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-971.82	740.00	20978.02	5768.77	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-4013.19 (-4404.28)	1694.15	2896.03	-7528.81	69.02	79.64	1.71
2	4.90	-3765.70 (-3911.26)	1463.37	2754.76	-7362.88	58.40	79.64	1.88
3	8.80	-4510.45 (-4510.45)	1235.22	1826.07	-6667.97	58.40	79.64	1.48

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	246.90	881.38	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-91.89	916.46	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-261.94	883.00	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3153.27 (-3454.77)	1428.12	3017.02	-7298.49	69.02	74.33	2.11
2	4.90	-3238.25 (-3570.39)	1199.97	2525.13	-7513.28	58.40	84.95	2.10
3	8.80	-4559.73 (-4559.73)	971.82	1428.72	-6703.50	58.40	84.95	1.47

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-190.34	842.36	0.00	0.00	0.00
2	4.90	209.69	893.09	0.00	0.00	0.00
3	8.80	439.08	859.63	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	3234.18 (3234.18)	221.34	483.95	7071.43	90.26	53.09	2.19
2	8.37	-1683.64 (-1975.41)	221.34	490.47	-4377.32	42.47	53.09	2.22
3	15.94	-1933.59 (-1970.06)	221.34	491.94	-4378.58	42.47	53.09	2.22
4	23.50	-1571.62 (-1852.67)	221.34	526.67	-4408.30	42.47	53.09	2.38
5	30.97	2482.32 (3234.18)	221.34	456.38	6668.53	84.95	53.09	2.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-1336.50	741.96	80621.40	8221.19	21.24
2	8.37	-171.10	682.55	0.00	0.00	0.00
3	15.94	20.67	682.55	0.00	0.00	0.00
4	23.50	159.32	682.55	0.00	0.00	0.00
5	30.97	1107.69	741.96	60466.05	8221.19	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-3581.39 (-3626.10)	232.94	414.30	-6449.43	84.95	122.11	1.78
2	8.37	962.08 (1406.62)	275.46	1062.40	5425.11	95.57	53.09	3.86
3	15.94	2275.94 (2278.40)	318.54	656.66	4696.78	84.95	53.09	2.06
4	23.54	705.74 (1191.64)	361.85	1759.29	5793.63	95.57	53.09	4.86
5	30.97	-3626.10 (-3626.10)	404.15	738.14	-6622.63	84.95	122.11	1.83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	997.33	706.98	20978.02	5720.96	15.93
2	8.37	363.18	664.93	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-15.93	671.21	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-396.97	677.52	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-769.18	731.93	20978.02	5757.09	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-3234.18 (-3581.39)	1350.61	2816.21	-7467.69	69.02	79.64	2.09
2	4.90	-2939.23 (-3050.86)	1172.83	2861.05	-7442.41	58.40	79.64	2.44
3	8.80	-3581.39 (-3581.39)	997.33	1864.97	-6697.08	58.40	79.64	1.87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	247.63	830.99	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-70.47	873.85	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-232.94	848.11	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2482.32 (-2791.45)	1120.18	2889.06	-7199.41	69.02	74.33	2.58
2	4.90	-2484.42 (-2759.60)	944.68	2587.83	-7559.59	58.40	84.95	2.74
3	8.80	-3626.10 (-3626.10)	769.18	1420.72	-6697.59	58.40	84.95	1.85

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-195.16	797.19	0.00	0.00	0.00
2	4.90	173.73	855.65	0.00	0.00	0.00
3	8.80	385.22	829.91	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2179.34 (2179.34)	154.24	501.46	7085.57	90.26	53.09	3.25
2	8.37	-1234.92 (-1449.14)	163.51	494.27	-4380.58	42.47	53.09	3.02
3	15.94	-1470.35 (-1470.65)	172.90	517.34	-4400.32	42.47	53.09	2.99
4	23.50	-1237.04 (-1468.74)	182.29	549.58	-4427.91	42.47	53.09	3.01
5	30.97	2178.93 (2179.34)	191.57	596.23	6782.87	84.95	53.09	3.11

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-929.57	732.10	80621.40	8206.91	21.24
2	8.37	-121.44	674.05	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.34	675.43	0.00	0.00	0.00
4	23.50	131.35	676.81	0.00	0.00	0.00
5	30.97	930.42	737.58	60466.05	8214.85	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2645.53 (-2658.38)	198.66	484.79	-6487.13	84.95	122.11	2.44
2	8.37	632.30 (991.85)	205.15	1129.46	5460.57	95.57	53.09	5.51
3	15.94	1742.11 (1742.11)	211.73	564.67	4646.10	84.95	53.09	2.67
4	23.54	614.41 (976.85)	218.34	1232.72	5515.18	95.57	53.09	5.65
5	30.97	-2658.38 (-2658.38)	224.80	551.58	-6522.85	84.95	122.11	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.08	701.99	0.00	0.00	15.93
2	8.37	293.75	654.69	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.43	655.65	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-296.11	656.61	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.94	705.80	0.00	0.00	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2179.34 (-2441.70)	939.44	2896.98	-7529.53	69.02	79.64	3.08
2	4.90	-2057.24 (-2186.21)	761.76	2498.79	-7171.34	58.40	79.64	3.28
3	8.80	-2645.53 (-2645.53)	584.08	1402.13	-6350.75	58.40	79.64	2.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	165.63	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-81.42	813.56	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-198.66	787.50	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2178.93 (-2464.46)	940.30	2687.29	-7043.20	69.02	74.33	2.86
2	4.90	-2029.33 (-2161.87)	762.62	2694.50	-7638.37	58.40	84.95	3.53
3	8.80	-2658.38 (-2658.38)	584.94	1483.99	-6744.32	58.40	84.95	2.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-180.25	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	83.67	828.95	0.00	0.00	0.00
3	8.80	216.72	802.89	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2128.61 (2128.61)	155.83	519.82	7100.38	90.26	53.09	3.34
2	8.37	-1203.25 (-1412.62)	165.11	513.98	-4397.44	42.47	53.09	3.11
3	15.94	-1433.88 (-1434.16)	174.50	537.51	-4417.58	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1205.41 (-1431.81)	183.89	571.05	-4446.29	42.47	53.09	3.11
5	30.97	2128.16 (2128.61)	193.17	617.08	6799.92	84.95	53.09	3.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-906.77	732.33	80621.40	8207.25	21.24
2	8.37	-118.69	674.29	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.28	675.67	0.00	0.00	0.00
4	23.50	128.35	677.05	0.00	0.00	0.00
5	30.97	907.61	737.82	60466.05	8215.19	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2581.03 (-2593.89)	196.74	492.34	-6491.17	84.95	122.11	2.50
2	8.37	616.33 (967.05)	203.23	1149.84	5471.35	95.57	53.09	5.66
3	15.94	1698.84 (1698.84)	209.81	574.46	4651.50	84.95	53.09	2.74
4	23.54	598.71 (952.28)	216.42	1256.21	5527.60	95.57	53.09	5.80
5	30.97	-2593.89 (-2593.89)	222.87	560.89	-6527.83	84.95	122.11	2.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	569.75	701.71	0.00	0.00	15.93
2	8.37	286.54	654.41	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.43	655.37	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.86	656.33	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-570.60	705.52	0.00	0.00	15.93

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2128.61 (-2393.52)	916.39	2876.89	-7514.15	69.02	79.64	3.14
2	4.90	-1999.94 (-2126.10)	743.07	2509.06	-7179.03	58.40	79.64	3.38
3	8.80	-2581.03 (-2581.03)	569.75	1401.85	-6350.54	58.40	79.64	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	167.24	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-79.65	810.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-196.74	785.40	0.00	0.00	0.00

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2128.16 (-2416.20)	917.25	2668.14	-7028.38	69.02	74.33	2.91
2	4.90	-1972.07 (-2101.82)	743.93	2706.76	-7647.42	58.40	84.95	3.64
3	8.80	-2593.89 (-2593.89)	570.60	1483.54	-6743.99	58.40	84.95	2.60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-181.84	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	81.91	826.21	0.00	0.00	0.00
3	8.80	214.79	800.78	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2181.99 (2181.99)	154.54	501.85	7085.88	90.26	53.09	3.25
2	8.37	-1237.77 (-1450.46)	163.81	494.78	-4381.01	42.47	53.09	3.02
3	15.94	-1471.70 (-1471.96)	173.20	517.83	-4400.74	42.47	53.09	2.99

4	23.50	-1236.29 (-1470.00)	182.60	550.06	-4428.33	42.47	53.09	3.01
5	30.97	2180.80 (2181.99)	191.87	596.45	6783.06	84.95	53.09	3.11

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-930.53	732.14	80621.40	8206.97	21.24
2	8.37	-120.57	674.10	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.53	675.48	0.00	0.00	0.00
4	23.50	132.49	676.86	0.00	0.00	0.00
5	30.97	929.59	737.63	60466.05	8214.92	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2645.81 (-2657.95)	198.36	484.10	-6486.76	84.95	122.11	2.44
2	8.37	632.19 (991.78)	204.85	1127.68	5459.63	95.57	53.09	5.50
3	15.94	1742.19 (1742.19)	211.43	563.78	4645.61	84.95	53.09	2.67
4	23.54	614.67 (977.08)	218.04	1230.45	5513.98	95.57	53.09	5.64
5	30.97	-2657.95 (-2657.95)	224.49	550.89	-6522.48	84.95	122.11	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.11	701.94	0.00	0.00	15.93
2	8.37	293.78	654.65	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.40	655.60	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-296.09	656.57	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.92	705.75	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2181.99 (-2444.84)	941.22	2899.48	-7531.45	69.02	79.64	3.08
2	4.90	-2058.71 (-2187.20)	761.79	2497.36	-7170.28	58.40	79.64	3.28
3	8.80	-2645.81 (-2645.81)	584.11	1402.02	-6350.67	58.40	79.64	2.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	165.94	770.95	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-81.11	813.56	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-198.36	787.50	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2180.80 (-2466.79)	940.27	2683.58	-7040.33	69.02	74.33	2.85
2	4.90	-2030.05 (-2162.12)	762.59	2693.96	-7637.97	58.40	84.95	3.53
3	8.80	-2657.95 (-2657.95)	584.92	1484.21	-6744.48	58.40	84.95	2.54

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-180.55	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	83.38	828.94	0.00	0.00	0.00

3 8.80 216.42 802.88 0.00 0.00 0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2131.27 (2131.27)	156.14	520.19	7100.69	90.26	53.09	3.33
2	8.37	-1206.11 (-1413.94)	165.41	514.48	-4397.87	42.47	53.09	3.11
3	15.94	-1435.24 (-1435.46)	174.80	537.99	-4418.00	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1204.65 (-1433.07)	184.19	571.54	-4446.71	42.47	53.09	3.10
5	30.97	2130.03 (2131.27)	193.47	617.28	6800.09	84.95	53.09	3.19

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-907.72	732.38	80621.40	8207.31	21.24
2	8.37	-117.82	674.33	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.47	675.71	0.00	0.00	0.00
4	23.50	129.49	677.09	0.00	0.00	0.00
5	30.97	906.78	737.86	60466.05	8215.26	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2581.31 (-2593.46)	196.44	491.64	-6490.79	84.95	122.11	2.50
2	8.37	616.22 (966.97)	202.93	1148.01	5470.38	95.57	53.09	5.66
3	15.94	1698.92 (1698.92)	209.50	573.54	4650.99	84.95	53.09	2.74
4	23.54	598.97 (952.51)	216.11	1253.87	5526.36	95.57	53.09	5.80
5	30.97	-2593.46 (-2593.46)	222.57	560.18	-6527.45	84.95	122.11	2.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	569.77	701.66	0.00	0.00	15.93
2	8.37	286.56	654.37	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.40	655.32	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.84	656.29	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-570.58	705.47	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2131.27 (-2396.66)	918.17	2879.46	-7516.12	69.02	79.64	3.14
2	4.90	-2001.41 (-2127.09)	743.09	2507.59	-7177.93	58.40	79.64	3.37
3	8.80	-2581.31 (-2581.31)	569.77	1401.73	-6350.46	58.40	79.64	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	167.55	767.56	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-79.35	810.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-196.44	785.40	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2130.03 (-2418.53)	917.22	2664.39	-7025.48	69.02	74.33	2.90
2	4.90	-1972.79 (-2102.07)	743.90	2706.20	-7647.01	58.40	84.95	3.64
3	8.80	-2593.46 (-2593.46)	570.58	1483.77	-6744.16	58.40	84.95	2.60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-182.14	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	81.62	826.20	0.00	0.00	0.00
3	8.80	214.49	800.78	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2200.82 (2200.82)	196.63	643.28	7200.07	90.26	53.09	3.27
2	8.37	-1228.42 (-1443.85)	205.90	642.84	-4507.73	42.47	53.09	3.12
3	15.94	-1468.87 (-1468.98)	215.30	663.21	-4525.17	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1226.99 (-1463.44)	224.69	699.54	-4556.26	42.47	53.09	3.11
5	30.97	2199.55 (2200.82)	233.96	732.95	6894.66	84.95	53.09	3.13

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-930.56	738.33	80621.40	8215.93	21.24
2	8.37	-122.12	680.29	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.54	681.67	0.00	0.00	0.00
4	23.50	134.04	683.05	0.00	0.00	0.00
5	30.97	929.62	743.82	60466.05	8223.88	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2649.64 (-2661.79)	219.42	537.05	-6515.08	84.95	122.11	2.45
2	8.37	628.36 (987.95)	225.91	1265.03	5532.27	95.57	53.09	5.60
3	15.94	1738.35 (1738.35)	232.48	625.87	4679.82	84.95	53.09	2.69
4	23.54	610.83 (973.24)	239.09	1373.14	5589.43	95.57	53.09	5.74
5	30.97	-2661.79 (-2661.79)	245.55	604.33	-6551.06	84.95	122.11	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.11	705.01	0.00	0.00	15.93
2	8.37	293.78	657.71	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.40	658.67	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-296.09	659.64	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.92	708.82	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2200.82 (-2530.38)	941.22	2762.43	-7426.52	69.02	79.64	2.93

2	4.90	-2008.44 (-2140.70)	761.79	2571.28	-7225.59	58.40	79.64	3.38
3	8.80	-2649.64 (-2649.64)	584.11	1399.59	-6348.85	58.40	79.64	2.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	208.06	770.95	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-83.50	813.56	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-219.42	787.50	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2199.55 (-2552.21)	940.27	2557.92	-6943.05	69.02	74.33	2.72
2	4.90	-1979.82 (-2115.68)	762.59	2774.55	-7697.49	58.40	84.95	3.64
3	8.80	-2661.79 (-2661.79)	584.92	1481.65	-6742.59	58.40	84.95	2.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-222.64	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	85.77	828.94	0.00	0.00	0.00
3	8.80	237.47	802.88	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2150.07 (2150.07)	198.20	665.36	7217.90	90.26	53.09	3.36
2	8.37	-1196.77 (-1407.34)	207.47	667.67	-4528.98	42.47	53.09	3.22
3	15.94	-1432.41 (-1432.50)	216.86	688.31	-4546.65	42.47	53.09	3.17
4	23.50	-1195.36 (-1426.51)	226.26	726.29	-4579.16	42.47	53.09	3.21
5	30.97	2148.77 (2150.07)	235.53	757.47	6914.71	84.95	53.09	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-907.75	738.56	80621.40	8216.26	21.24
2	8.37	-119.37	680.52	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.48	681.90	0.00	0.00	0.00
4	23.50	131.04	683.28	0.00	0.00	0.00
5	30.97	906.81	744.05	60466.05	8224.21	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2585.14 (-2597.30)	217.47	545.90	-6519.81	84.95	122.11	2.51
2	8.37	612.39 (963.15)	223.96	1289.41	5545.16	95.57	53.09	5.76
3	15.94	1695.08 (1695.08)	230.54	637.33	4686.13	84.95	53.09	2.76
4	23.54	595.14 (948.67)	237.15	1400.89	5604.11	95.57	53.09	5.91
5	30.97	-2597.30 (-2597.30)	243.60	614.96	-6556.75	84.95	122.11	2.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	569.77	704.73	0.00	0.00	15.93
2	8.37	286.56	657.43	0.00	0.00	5.31

3	15.94	-0.40	658.39	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.84	659.35	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-570.58	708.54	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2150.07 (-2482.14)	918.17	2741.12	-7410.20	69.02	79.64	2.99
2	4.90	-1951.18 (-2080.65)	743.09	2583.98	-7235.08	58.40	79.64	3.48
3	8.80	-2585.14 (-2585.14)	569.77	1399.25	-6348.60	58.40	79.64	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	209.63	767.56	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-81.73	810.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-217.47	785.40	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2148.77 (-2503.89)	917.22	2537.61	-6927.32	69.02	74.33	2.77
2	4.90	-1922.60 (-2055.68)	743.90	2789.56	-7708.58	58.40	84.95	3.75
3	8.80	-2597.30 (-2597.30)	570.58	1481.15	-6742.22	58.40	84.95	2.60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-224.20	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	84.02	826.20	0.00	0.00	0.00
3	8.80	235.52	800.78	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2198.16 (2198.16)	196.33	643.06	7199.89	90.26	53.09	3.28
2	8.37	-1225.57 (-1442.53)	205.60	642.43	-4507.39	42.47	53.09	3.12
3	15.94	-1467.52 (-1467.67)	214.99	662.83	-4524.84	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1227.74 (-1462.18)	224.39	699.16	-4555.93	42.47	53.09	3.12
5	30.97	2197.69 (2198.16)	233.66	732.88	6894.61	84.95	53.09	3.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-929.60	738.28	80621.40	8215.87	21.24
2	8.37	-122.99	680.24	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.35	681.62	0.00	0.00	0.00
4	23.50	132.90	683.00	0.00	0.00	0.00
5	30.97	930.45	743.77	60466.05	8223.81	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2649.35 (-2662.23)	219.72	537.74	-6515.45	84.95	122.11	2.45
2	8.37	628.47 (988.02)	226.21	1266.85	5533.23	95.57	53.09	5.60
3	15.94	1738.27 (1738.27)	232.79	626.78	4680.32	84.95	53.09	2.69
4	23.54	610.57 (973.01)	239.40	1375.52	5590.69	95.57	53.09	5.75
5	30.97	-2662.23 (-2662.23)	245.85	605.02	-6551.43	84.95	122.11	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.08	705.06	0.00	0.00	15.93
2	8.37	293.75	657.76	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.43	658.72	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-296.11	659.68	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.94	708.87	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2198.16 (-2527.24)	939.44	2759.91	-7424.59	69.02	79.64	2.94
2	4.90	-2006.97 (-2139.71)	761.76	2572.79	-7226.72	58.40	79.64	3.38
3	8.80	-2649.35 (-2649.35)	584.08	1399.70	-6348.94	58.40	79.64	2.40

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	207.75	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-83.80	813.56	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-219.72	787.50	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2197.69 (-2549.88)	940.30	2561.29	-6945.66	69.02	74.33	2.72
2	4.90	-1979.10 (-2115.43)	762.62	2775.12	-7697.92	58.40	84.95	3.64
3	8.80	-2662.23 (-2662.23)	584.94	1481.43	-6742.43	58.40	84.95	2.53

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-222.34	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	86.07	828.95	0.00	0.00	0.00
3	8.80	237.77	802.89	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2147.42 (2147.42)	197.90	665.16	7217.73	90.26	53.09	3.36
2	8.37	-1193.92 (-1406.02)	207.17	667.28	-4528.65	42.47	53.09	3.22
3	15.94	-1431.06 (-1431.19)	216.56	687.94	-4546.33	42.47	53.09	3.18
4	23.50	-1196.11 (-1425.25)	225.96	725.92	-4578.83	42.47	53.09	3.21
5	30.97	2146.90 (2147.42)	235.23	757.44	6914.68	84.95	53.09	3.22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-906.80	738.52	80621.40	8216.20	21.24
2	8.37	-120.24	680.47	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.29	681.85	0.00	0.00	0.00
4	23.50	129.90	683.23	0.00	0.00	0.00
5	30.97	907.65	744.00	60466.05	8224.15	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2584.85 (-2597.73)	217.77	546.60	-6520.19	84.95	122.11	2.51
2	8.37	612.50 (963.22)	224.26	1291.29	5546.15	95.57	53.09	5.76
3	15.94	1695.01 (1695.01)	230.84	638.26	4686.65	84.95	53.09	2.76
4	23.54	594.88 (948.45)	237.45	1403.35	5605.41	95.57	53.09	5.91
5	30.97	-2597.73 (-2597.73)	243.90	615.66	-6557.12	84.95	122.11	2.52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	569.75	704.77	0.00	0.00	15.93
2	8.37	286.54	657.47	0.00	0.00	5.31
3	15.94	-0.43	658.43	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.86	659.40	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-570.60	708.58	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2147.42 (-2479.00)	916.39	2738.53	-7408.22	69.02	79.64	2.99
2	4.90	-1949.71 (-2079.66)	743.07	2585.54	-7236.25	58.40	79.64	3.48
3	8.80	-2584.85 (-2584.85)	569.75	1399.36	-6348.68	58.40	79.64	2.46

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	209.33	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-82.04	810.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-217.77	785.40	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2146.90 (-2501.56)	917.25	2541.01	-6929.95	69.02	74.33	2.77
2	4.90	-1921.88 (-2055.42)	743.93	2790.15	-7709.01	58.40	84.95	3.75
3	8.80	-2597.73 (-2597.73)	570.60	1480.93	-6742.06	58.40	84.95	2.60

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-223.90	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	84.31	826.21	0.00	0.00	0.00
3	8.80	235.82	800.78	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2178.93 (2179.34)	191.57	632.11	7191.05	90.26	53.09	3.30
2	8.37	-1237.04 (-1450.97)	182.29	557.12	-4434.36	42.47	53.09	3.06
3	15.94	-1470.35 (-1470.65)	172.90	517.34	-4400.32	42.47	53.09	2.99
4	23.50	-1234.92 (-1466.90)	163.51	487.66	-4374.92	42.47	53.09	2.98
5	30.97	2179.34 (2179.34)	154.24	472.90	6682.04	84.95	53.09	3.07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-930.42	737.58	80621.40	8214.85	21.24
2	8.37	-121.28	676.81	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.67	675.43	0.00	0.00	0.00
4	23.50	131.51	674.05	0.00	0.00	0.00
5	30.97	929.57	732.10	60466.05	8206.91	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2658.38 (-2658.38)	224.80	551.58	-6522.85	84.95	122.11	2.45
2	8.37	625.83 (986.43)	218.31	1218.95	5507.90	95.57	53.09	5.58
3	15.94	1742.11 (1742.11)	211.73	564.67	4646.10	84.95	53.09	2.67
4	23.54	620.91 (982.31)	205.12	1141.58	5466.99	95.57	53.09	5.57
5	30.97	-2645.53 (-2658.38)	198.66	484.79	-6487.13	84.95	122.11	2.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.94	705.80	0.00	0.00	15.93
2	8.37	294.61	656.61	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.43	655.65	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-295.26	654.68	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.08	701.99	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2178.93 (-2464.46)	940.30	2862.88	-7503.43	69.02	79.64	3.04
2	4.90	-2029.33 (-2161.87)	762.62	2540.86	-7202.82	58.40	79.64	3.33
3	8.80	-2658.38 (-2658.38)	584.94	1396.46	-6346.51	58.40	79.64	2.39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	180.25	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-83.67	813.68	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-216.72	787.63	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2179.34 (-2441.70)	939.44	2719.44	-7068.10	69.02	74.33	2.89
2	4.90	-2057.24 (-2186.21)	761.76	2650.09	-7605.57	58.40	84.95	3.48
3	8.80	-2645.53 (-2645.53)	584.08	1490.00	-6748.76	58.40	84.95	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-165.63	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	81.42	828.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	198.66	802.76	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2130.82 (2130.82)	193.46	654.55	7209.17	90.26	53.09	3.38
2	8.37	-1208.26 (-1415.79)	184.19	579.38	-4453.42	42.47	53.09	3.15
3	15.94	-1435.23 (-1435.91)	174.80	537.80	-4417.83	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1202.50 (-1431.21)	165.41	507.59	-4391.97	42.47	53.09	3.07
5	30.97	2130.48 (2130.82)	156.13	490.68	6696.58	84.95	53.09	3.14

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-908.57	737.86	80621.40	8215.26	21.24
2	8.37	-117.65	677.09	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.80	675.71	0.00	0.00	0.00
4	23.50	129.65	674.33	0.00	0.00	0.00
5	30.97	905.94	732.38	60466.05	8207.31	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2594.18 (-2594.18)	222.58	560.04	-6527.38	84.95	122.11	2.52
2	8.37	609.75 (961.55)	216.09	1240.33	5519.21	95.57	53.09	5.74
3	15.94	1698.92 (1698.92)	209.51	573.57	4651.01	84.95	53.09	2.74
4	23.54	605.48 (957.97)	202.90	1160.00	5476.73	95.57	53.09	5.72
5	30.97	-2580.59 (-2594.18)	196.45	491.52	-6490.73	84.95	122.11	2.50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	570.63	705.47	0.00	0.00	15.93
2	8.37	287.42	656.28	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.45	655.32	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-287.98	654.36	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-569.72	701.67	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2130.82 (-2419.33)	919.03	2845.15	-7489.85	69.02	79.64	3.10
2	4.90	-1973.54 (-2102.80)	743.95	2550.96	-7210.38	58.40	79.64	3.43
3	8.80	-2594.18 (-2594.18)	570.63	1395.92	-6346.11	58.40	79.64	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	182.14	767.69	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-81.61	810.95	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-214.50	785.53	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2130.48 (-2395.86)	916.37	2696.66	-7050.46	69.02	74.33	2.94
2	4.90	-2000.65 (-2126.35)	743.05	2660.40	-7613.19	58.40	84.95	3.58
3	8.80	-2580.59 (-2580.59)	569.72	1489.93	-6748.71	58.40	84.95	2.62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-167.54	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	79.36	826.08	0.00	0.00	0.00
3	8.80	196.45	800.66	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2128.16 (2128.61)	193.17	654.19	7208.88	90.26	53.09	3.39
2	8.37	-1205.41 (-1414.47)	183.89	578.93	-4453.03	42.47	53.09	3.15
3	15.94	-1433.88 (-1434.16)	174.50	537.51	-4417.58	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1203.25 (-1429.95)	165.11	507.07	-4391.53	42.47	53.09	3.07
5	30.97	2128.61 (2128.61)	155.83	490.23	6696.20	84.95	53.09	3.15

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-907.61	737.82	80621.40	8215.19	21.24
2	8.37	-118.52	677.05	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.61	675.67	0.00	0.00	0.00
4	23.50	128.51	674.29	0.00	0.00	0.00
5	30.97	906.77	732.33	60466.05	8207.25	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2593.89 (-2593.89)	222.87	560.89	-6527.83	84.95	122.11	2.52
2	8.37	609.85 (961.62)	216.38	1242.14	5520.16	95.57	53.09	5.74
3	15.94	1698.84 (1698.84)	209.81	574.46	4651.50	84.95	53.09	2.74
4	23.54	605.22 (957.74)	203.20	1162.21	5477.89	95.57	53.09	5.72
5	30.97	-2581.03 (-2593.89)	196.74	492.34	-6491.17	84.95	122.11	2.50

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	570.60	705.52	0.00	0.00	15.93
2	8.37	287.40	656.33	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.43	655.37	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.01	654.40	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-569.75	701.71	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2128.16 (-2416.20)	917.25	2842.58	-7487.88	69.02	79.64	3.10
2	4.90	-1972.07 (-2101.82)	743.93	2552.47	-7211.51	58.40	79.64	3.43
3	8.80	-2593.89 (-2593.89)	570.60	1396.03	-6346.19	58.40	79.64	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	181.84	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-81.91	810.94	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-214.79	785.52	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2128.61 (-2393.52)	916.39	2700.49	-7053.43	69.02	74.33	2.95
2	4.90	-1999.94 (-2126.10)	743.07	2660.93	-7613.58	58.40	84.95	3.58
3	8.80	-2581.03 (-2581.03)	569.75	1489.71	-6748.54	58.40	84.95	2.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-167.24	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	79.65	826.08	0.00	0.00	0.00
3	8.80	196.74	800.66	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2181.59 (2181.59)	191.87	632.46	7191.34	90.26	53.09	3.30
2	8.37	-1239.89 (-1452.29)	182.59	557.57	-4434.75	42.47	53.09	3.05
3	15.94	-1471.70 (-1472.41)	173.20	517.64	-4400.58	42.47	53.09	2.99
4	23.50	-1234.16 (-1468.16)	163.81	488.18	-4375.36	42.47	53.09	2.98
5	30.97	2181.20 (2181.59)	154.54	473.35	6682.41	84.95	53.09	3.06

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-931.37	737.63	80621.40	8214.92	21.24
2	8.37	-120.41	676.86	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.86	675.48	0.00	0.00	0.00
4	23.50	132.65	674.10	0.00	0.00	0.00
5	30.97	928.74	732.14	60466.05	8206.97	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2658.67 (-2658.67)	224.50	550.76	-6522.41	84.95	122.11	2.45

2	8.37	625.72 (986.35)	218.01	1217.19	5506.97	95.57	53.09	5.58
3	15.94	1742.19 (1742.19)	211.43	563.80	4645.62	84.95	53.09	2.67
4	23.54	621.17 (982.54)	204.83	1139.44	5465.86	95.57	53.09	5.56
5	30.97	-2645.09 (-2658.67)	198.37	483.99	-6486.70	84.95	122.11	2.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.96	705.75	0.00	0.00	15.93
2	8.37	294.63	656.56	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.45	655.60	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-295.23	654.64	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.06	701.95	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2181.59 (-2467.59)	942.08	2865.39	-7505.35	69.02	79.64	3.04
2	4.90	-2030.80 (-2162.85)	762.64	2539.40	-7201.73	58.40	79.64	3.33
3	8.80	-2658.67 (-2658.67)	584.96	1396.35	-6346.42	58.40	79.64	2.39

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	180.56	771.07	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-83.37	813.69	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-216.43	787.63	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2181.20 (-2444.03)	939.42	2715.65	-7065.16	69.02	74.33	2.89
2	4.90	-2057.96 (-2186.45)	761.74	2649.57	-7605.19	58.40	84.95	3.48
3	8.80	-2645.09 (-2645.09)	584.06	1490.22	-6748.93	58.40	84.95	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-165.93	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	81.12	828.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	198.37	802.76	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2149.56 (2149.56)	235.53	803.05	7329.07	90.26	53.09	3.41
2	8.37	-1198.96 (-1409.21)	226.25	736.62	-4587.99	42.47	53.09	3.26
3	15.94	-1432.41 (-1432.86)	216.86	688.10	-4546.47	42.47	53.09	3.17
4	23.50	-1193.17 (-1424.62)	207.47	658.41	-4521.06	42.47	53.09	3.17
5	30.97	2149.28 (2149.56)	198.20	627.78	6808.67	84.95	53.09	3.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-908.60	744.05	80621.40	8224.21	21.24
2	8.37	-119.19	683.28	0.00	0.00	0.00

3	15.94	3.81	681.90	0.00	0.00	0.00
4	23.50	131.21	680.52	0.00	0.00	0.00
5	30.97	905.97	738.56	60466.05	8216.26	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2598.02 (-2598.02)	243.61	614.80	-6556.66	84.95	122.11	2.52
2	8.37	605.91 (957.71)	237.12	1385.51	5595.97	95.57	53.09	5.84
3	15.94	1695.08 (1695.08)	230.54	637.35	4686.15	84.95	53.09	2.76
4	23.54	601.65 (954.14)	223.93	1303.14	5552.42	95.57	53.09	5.82
5	30.97	-2584.42 (-2598.02)	217.48	545.76	-6519.74	84.95	122.11	2.51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	570.63	708.54	0.00	0.00	15.93
2	8.37	287.42	659.35	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.45	658.39	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-287.98	657.43	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-569.72	704.73	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2149.56 (-2504.69)	919.03	2710.31	-7386.62	69.02	79.64	2.95
2	4.90	-1923.35 (-2056.41)	743.95	2629.88	-7269.43	58.40	79.64	3.54
3	8.80	-2598.02 (-2598.02)	570.63	1393.45	-6344.26	58.40	79.64	2.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	224.20	767.69	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-84.00	810.95	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-235.52	785.53	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2149.28 (-2481.33)	916.37	2566.57	-6949.74	69.02	74.33	2.80
2	4.90	-1950.42 (-2079.91)	743.05	2741.10	-7672.79	58.40	84.95	3.69
3	8.80	-2584.42 (-2584.42)	569.72	1487.30	-6746.76	58.40	84.95	2.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-209.63	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	81.74	826.08	0.00	0.00	0.00
3	8.80	217.48	800.66	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2197.69 (2198.16)	233.66	776.82	7307.89	90.26	53.09	3.32
2	8.37	-1227.74 (-1444.39)	224.39	709.09	-4564.43	42.47	53.09	3.16
3	15.94	-1467.52 (-1467.67)	214.99	662.83	-4524.84	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1225.57 (-1460.31)	205.60	633.54	-4499.77	42.47	53.09	3.08
5	30.97	2198.16 (2198.16)	196.33	606.57	6791.33	84.95	53.09	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-930.45	743.77	80621.40	8223.81	21.24
2	8.37	-122.82	683.00	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.68	681.62	0.00	0.00	0.00
4	23.50	133.07	680.24	0.00	0.00	0.00
5	30.97	929.60	738.28	60466.05	8215.87	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2662.23 (-2662.23)	245.85	605.02	-6551.43	84.95	122.11	2.46
2	8.37	621.99 (982.59)	239.36	1359.91	5582.44	95.57	53.09	5.68
3	15.94	1738.27 (1738.27)	232.79	626.78	4680.32	84.95	53.09	2.69
4	23.54	617.08 (978.48)	226.18	1280.72	5540.56	95.57	53.09	5.66
5	30.97	-2649.35 (-2662.23)	219.72	537.74	-6515.45	84.95	122.11	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.94	708.87	0.00	0.00	15.93
2	8.37	294.61	659.67	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.43	658.72	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-295.26	657.75	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.08	705.06	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2197.69 (-2549.88)	940.30	2729.25	-7401.12	69.02	79.64	2.90
2	4.90	-1979.10 (-2115.43)	762.62	2617.24	-7259.98	58.40	79.64	3.43
3	8.80	-2662.23 (-2662.23)	584.94	1394.05	-6344.70	58.40	79.64	2.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	222.34	770.81	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-86.07	813.68	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-237.77	787.63	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2198.16 (-2527.24)	939.44	2590.20	-6968.04	69.02	74.33	2.76
2	4.90	-2006.97 (-2139.71)	761.76	2728.21	-7663.27	58.40	84.95	3.58
3	8.80	-2649.35 (-2649.35)	584.08	1487.43	-6746.86	58.40	84.95	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-207.75	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	83.80	828.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	219.72	802.76	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2200.35 (2200.35)	233.96	777.06	7308.08	90.26	53.09	3.32
2	8.37	-1230.59 (-1445.71)	224.69	709.43	-4564.72	42.47	53.09	3.16
3	15.94	-1468.87 (-1469.35)	215.29	663.02	-4525.00	42.47	53.09	3.08
4	23.50	-1224.82 (-1461.57)	205.90	633.97	-4500.14	42.47	53.09	3.08
5	30.97	2200.03 (2200.35)	196.63	606.91	6791.61	84.95	53.09	3.09

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-931.40	743.82	80621.40	8223.88	21.24
2	8.37	-121.95	683.05	0.00	0.00	0.00
3	15.94	3.87	681.67	0.00	0.00	0.00
4	23.50	134.21	680.28	0.00	0.00	0.00
5	30.97	928.77	738.33	60466.05	8215.93	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2662.51 (-2662.51)	245.56	604.18	-6550.98	84.95	122.11	2.46
2	8.37	621.88 (982.51)	239.07	1358.11	5581.48	95.57	53.09	5.68
3	15.94	1738.35 (1738.35)	232.49	625.90	4679.84	84.95	53.09	2.69
4	23.54	617.34 (978.71)	225.88	1278.47	5539.37	95.57	53.09	5.66
5	30.97	-2648.92 (-2662.51)	219.43	536.92	-6515.01	84.95	122.11	2.45

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	584.96	708.82	0.00	0.00	15.93
2	8.37	294.63	659.63	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.45	658.67	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-295.23	657.71	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-584.06	705.01	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2200.35 (-2553.01)	942.08	2731.77	-7403.04	69.02	79.64	2.90
2	4.90	-1980.57 (-2116.41)	762.64	2615.70	-7258.82	58.40	79.64	3.43
3	8.80	-2662.51 (-2662.51)	584.96	1393.94	-6344.62	58.40	79.64	2.38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	222.64	771.07	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-85.76	813.69	0.00	0.00	0.00

3 8.80 -237.48 787.63 0.00 0.00 0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2200.03 (-2529.57)	939.42	2586.76	-6965.37	69.02	74.33	2.75
2	4.90	-2007.69 (-2139.96)	761.74	2727.67	-7662.87	58.40	84.95	3.58
3	8.80	-2648.92 (-2648.92)	584.06	1487.65	-6747.02	58.40	84.95	2.55

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-208.05	770.68	0.00	0.00	0.00
2	4.90	83.51	828.82	0.00	0.00	0.00
3	8.80	219.43	802.76	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	2146.90 (2147.42)	235.23	802.81	7328.88	90.26	53.09	3.41
2	8.37	-1196.11 (-1407.90)	225.96	736.29	-4587.71	42.47	53.09	3.26
3	15.94	-1431.06 (-1431.19)	216.56	687.94	-4546.33	42.47	53.09	3.18
4	23.50	-1193.92 (-1423.36)	207.17	657.99	-4520.70	42.47	53.09	3.18
5	30.97	2147.42 (2147.42)	197.90	627.43	6808.39	84.95	53.09	3.17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	-907.65	744.00	80621.40	8224.15	21.24
2	8.37	-120.06	683.23	0.00	0.00	0.00
3	15.94	2.62	681.85	0.00	0.00	0.00
4	23.50	130.07	680.47	0.00	0.00	0.00
5	30.97	906.80	738.52	60466.05	8216.20	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0.90	-2597.73 (-2597.73)	243.90	615.66	-6557.12	84.95	122.11	2.52
2	8.37	606.02 (957.79)	237.42	1387.36	5596.96	95.57	53.09	5.84
3	15.94	1695.01 (1695.01)	230.84	638.26	4686.65	84.95	53.09	2.76
4	23.54	601.39 (953.91)	224.23	1305.45	5553.64	95.57	53.09	5.82
5	30.97	-2584.85 (-2597.73)	217.77	546.60	-6520.19	84.95	122.11	2.51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0.90	570.60	708.58	0.00	0.00	15.93
2	8.37	287.40	659.39	0.00	0.00	5.31
3	15.94	0.43	658.43	0.00	0.00	0.00
4	23.54	-288.01	657.47	0.00	0.00	5.31
5	30.97	-569.75	704.77	0.00	0.00	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2146.90 (-2501.56)	917.25	2707.73	-7384.64	69.02	79.64	2.95
2	4.90	-1921.88 (-2055.42)	743.93	2631.48	-7270.63	58.40	79.64	3.54
3	8.80	-2597.73 (-2597.73)	570.60	1393.57	-6344.34	58.40	79.64	2.44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	223.90	767.43	0.00	0.00	0.00
2	4.90	-84.31	810.94	0.00	0.00	0.00
3	8.80	-235.82	785.52	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	1.00	-2147.42 (-2479.00)	916.39	2570.04	-6952.43	69.02	74.33	2.80
2	4.90	-1949.71 (-2079.66)	743.07	2741.66	-7673.20	58.40	84.95	3.69
3	8.80	-2584.85 (-2584.85)	569.75	1487.07	-6746.60	58.40	84.95	2.61

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	1.00	-209.33	767.30	0.00	0.00	0.00
2	4.90	82.04	826.08	0.00	0.00	0.00
3	8.80	217.77	800.66	0.00	0.00	0.00

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, espressa in kPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in kPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in kPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in kPa
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2138.63	143.02	90.26	53.09	48586	124390	3479
2	8.37	-1231.83	143.02	42.47	53.09	114567	34427	2502
3	15.94	-1456.15	143.02	42.47	53.09	137552	40463	2945
4	23.50	-1228.23	143.02	42.47	53.09	114198	34330	2495
5	30.97	2137.83	143.02	84.95	53.09	49416	131722	3546

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-919.52	-552	21.24
2	8.37	-117.65	-71	0.00
3	15.94	3.65	2	0.00
4	23.50	129.59	78	0.00
5	30.97	917.73	551	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	-2616.57	179.12	84.95	122.11	166250	84585	6146
2	8.37	624.39	179.12	95.57	53.09	25459	45098	1840
3	15.94	1723.97	179.12	84.95	53.09	68682	154121	5029
4	23.54	613.49	179.12	95.57	53.09	25048	44181	1810
5	30.97	-2615.86	179.12	84.95	122.11	166203	84563	6144

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	577.37	499	15.93
2	8.37	290.60	251	5.31
3	15.94	0.02	0	0.00
4	23.54	-292.04	-253	5.31
5	30.97	-577.32	-499	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2138.63	930.12	69.02	79.64	115791	62326	4431
2	4.90	-2062.22	752.87	58.40	79.64	119732	61036	4349
3	8.80	-2616.57	577.37	58.40	79.64	170949	74525	5349

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	143.06	96	0.00
2	4.90	-82.95	-55	0.00
3	8.80	-179.12	-120	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2137.83	928.32	69.02	74.33	123258	63338	4512
2	4.90	-2061.47	752.82	58.40	84.95	112837	60034	4270
3	8.80	-2615.86	577.32	58.40	84.95	160897	73248	5246

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-143.05	-96	0.00
2	4.90	82.97	55	0.00
3	8.80	179.12	120	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2620.96	98.57	90.26	53.09	58848	156025	4222
2	8.37	-1409.10	98.57	42.47	53.09	136372	38783	2829
3	15.94	-1741.82	98.57	42.47	53.09	170489	47715	3484
4	23.50	-1578.26	98.57	42.47	53.09	153717	43325	3162
5	30.97	2346.66	98.57	84.95	53.09	53711	147502	3860

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-1088.87	-654	21.24
2	8.37	-147.74	-89	0.00
3	15.94	-7.13	-4	0.00
4	23.50	136.48	82	0.00
5	30.97	1098.29	659	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	-3507.34	253.12	84.95	122.11	222402	113530	8247
2	8.37	819.54	277.66	95.57	53.09	33869	57440	2442
3	15.94	2572.85	302.51	84.95	53.09	102929	228283	7531
4	23.54	714.68	327.50	95.57	53.09	30398	46647	2182
5	30.97	-3683.17	351.90	84.95	122.11	230618	120205	8722

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	747.98	647	15.93
2	8.37	410.80	355	5.31
3	15.94	-5.85	-5	0.00
4	23.54	-424.25	-367	5.31
5	30.97	-759.68	-657	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2620.96	1100.74	69.02	79.64	143809	76128	5416
2	4.90	-2707.81	923.48	58.40	79.64	160430	79677	5684
3	8.80	-3507.34	747.98	58.40	79.64	230481	99677	7157

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	112.35	75	0.00
2	4.90	-135.29	-90	0.00
3	8.80	-253.12	-169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2346.66	1110.68	69.02	74.33	130530	70092	4984
2	4.90	-2596.14	935.18	58.40	84.95	142694	75512	5372
3	8.80	-3683.17	759.68	58.40	84.95	229099	102684	7360

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-84.84	-57	0.00
2	4.90	193.50	129	0.00
3	8.80	341.74	228	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2754.00	158.53	90.26	53.09	62337	161376	4466
2	8.37	-1500.22	158.53	42.47	53.09	140804	41789	3040
3	15.94	-1733.47	158.53	42.47	53.09	164708	48061	3500
4	23.50	-1432.10	158.53	42.47	53.09	133823	39956	2905
5	30.97	2324.54	158.53	84.95	53.09	53759	143076	3857

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-1159.93	-696	21.24
2	8.37	-147.30	-88	0.00
3	15.94	13.41	8	0.00
4	23.50	145.58	87	0.00
5	30.97	1027.41	617	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

1	0.90	-3170.94	192.94	84.95	122.11	202299	102228	7430
2	8.37	821.74	217.47	95.57	53.09	33307	60112	2409
3	15.94	2045.23	242.33	84.95	53.09	81843	181377	5988
4	23.54	669.81	267.32	95.57	53.09	28096	45304	2021
5	30.97	-3195.31	291.72	84.95	122.11	200533	104129	7557

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	819.69	709	15.93
2	8.37	332.51	288	5.31
3	15.94	-9.14	-8	0.00
4	23.54	-352.54	-305	5.31
5	30.97	-687.97	-595	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2754.00	1172.44	69.02	79.64	150338	80096	5697
2	4.90	-2606.13	995.19	58.40	79.64	149164	77441	5514
3	8.80	-3170.94	819.69	58.40	79.64	201027	91301	6540

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	172.54	115	0.00
2	4.90	-75.10	-50	0.00
3	8.80	-192.94	-129	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2324.54	1038.97	69.02	74.33	132478	69056	4916
2	4.90	-2341.63	863.47	58.40	84.95	127791	68252	4854
3	8.80	-3195.31	687.97	58.40	84.95	197364	89328	6400

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-144.59	-97	0.00
2	4.90	133.90	90	0.00
3	8.80	281.65	188	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2620.96	98.57	90.26	53.09	58848	156025	4222
2	8.37	-1409.10	98.57	42.47	53.09	136372	38783	2829
3	15.94	-1741.82	98.57	42.47	53.09	170489	47715	3484
4	23.50	-1578.26	98.57	42.47	53.09	153717	43325	3162
5	30.97	2346.66	98.57	84.95	53.09	53711	147502	3860

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-1088.87	-654	21.24

2	8.37	-147.74	-89	0.00
3	15.94	-7.13	-4	0.00
4	23.50	136.48	82	0.00
5	30.97	1098.29	659	15.93

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-3507.34	253.12	84.95	122.11	222402	113530	8247
2	8.37	819.54	277.66	95.57	53.09	33869	57440	2442
3	15.94	2572.85	302.51	84.95	53.09	102929	228283	7531
4	23.54	714.68	327.50	95.57	53.09	30398	46647	2182
5	30.97	-3683.17	351.90	84.95	122.11	230618	120205	8722

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	747.98	647	15.93
2	8.37	410.80	355	5.31
3	15.94	-5.85	-5	0.00
4	23.54	-424.25	-367	5.31
5	30.97	-759.68	-657	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2620.96	1100.74	69.02	79.64	143809	76128	5416
2	4.90	-2707.81	923.48	58.40	79.64	160430	79677	5684
3	8.80	-3507.34	747.98	58.40	79.64	230481	99677	7157

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	112.35	75	0.00
2	4.90	-135.29	-90	0.00
3	8.80	-253.12	-169	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2346.66	1110.68	69.02	74.33	130530	70092	4984
2	4.90	-2596.14	935.18	58.40	84.95	142694	75512	5372
3	8.80	-3683.17	759.68	58.40	84.95	229099	102684	7360

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-84.84	-57	0.00
2	4.90	193.50	129	0.00
3	8.80	341.74	228	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2754.00	158.53	90.26	53.09	62337	161376	4466
2	8.37	-1500.22	158.53	42.47	53.09	140804	41789	3040
3	15.94	-1733.47	158.53	42.47	53.09	164708	48061	3500
4	23.50	-1432.10	158.53	42.47	53.09	133823	39956	2905
5	30.97	2324.54	158.53	84.95	53.09	53759	143076	3857

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-1159.93	-696	21.24
2	8.37	-147.30	-88	0.00
3	15.94	13.41	8	0.00
4	23.50	145.58	87	0.00
5	30.97	1027.41	617	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-3170.94	192.94	84.95	122.11	202299	102228	7430
2	8.37	821.74	217.47	95.57	53.09	33307	60112	2409
3	15.94	2045.23	242.33	84.95	53.09	81843	181377	5988
4	23.54	669.81	267.32	95.57	53.09	28096	45304	2021
5	30.97	-3195.31	291.72	84.95	122.11	200533	104129	7557

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	819.69	709	15.93
2	8.37	332.51	288	5.31
3	15.94	-9.14	-8	0.00
4	23.54	-352.54	-305	5.31
5	30.97	-687.97	-595	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2754.00	1172.44	69.02	79.64	150338	80096	5697
2	4.90	-2606.13	995.19	58.40	79.64	149164	77441	5514
3	8.80	-3170.94	819.69	58.40	79.64	201027	91301	6540

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	172.54	115	0.00
2	4.90	-75.10	-50	0.00
3	8.80	-192.94	-129	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2324.54	1038.97	69.02	74.33	132478	69056	4916
2	4.90	-2341.63	863.47	58.40	84.95	127791	68252	4854

3 8.80 -3195.31 687.97 58.40 84.95 197364 89328 6400

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-144.59	-97	0.00
2	4.90	133.90	90	0.00
3	8.80	281.65	188	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2728.55	70.77	90.26	53.09	60967	163924	4377
2	8.37	-1500.76	70.77	42.47	53.09	148064	40972	2994
3	15.94	-1838.18	70.77	42.47	53.09	182669	50024	3658
4	23.50	-1669.81	70.77	42.47	53.09	165401	45508	3327
5	30.97	2454.45	70.77	84.95	53.09	55876	155897	4019

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-1147.18	-689	21.24
2	8.37	-153.12	-92	0.00
3	15.94	-7.14	-4	0.00
4	23.50	142.18	85	0.00
5	30.97	1156.59	694	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	-3832.25	280.99	84.95	122.11	242854	124098	9015
2	8.37	871.22	305.52	95.57	53.09	36113	60639	2603
3	15.94	2857.25	330.38	84.95	53.09	114239	253791	8359
4	23.54	764.74	355.36	95.57	53.09	32575	49719	2338
5	30.97	-4008.06	379.77	84.95	122.11	251069	130772	9490

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	806.81	698	15.93
2	8.37	452.83	392	5.31
3	15.94	-5.85	-5	0.00
4	23.54	-466.36	-403	5.31
5	30.97	-818.51	-708	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2728.55	1159.57	69.02	79.64	149048	79342	5644
2	4.90	-2924.06	982.31	58.40	79.64	173984	85931	6132
3	8.80	-3832.25	806.81	58.40	79.64	252372	108822	7815

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	84.49	56	0.00

2	4.90	-163.15	-109	0.00
3	8.80	-280.99	-188	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2454.45	1169.51	69.02	74.33	136123	73359	5215
2	4.90	-2812.21	994.01	58.40	84.95	155443	81660	5812
3	8.80	-4008.06	818.51	58.40	84.95	249701	111671	8005

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-57.08	-38	0.00
2	4.90	221.33	148	0.00
3	8.80	369.65	247	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2905.94	150.71	90.26	53.09	65626	171052	4704
2	8.37	-1622.26	150.71	42.47	53.09	153949	44999	3276
3	15.94	-1827.04	150.71	42.47	53.09	174940	50503	3680
4	23.50	-1474.93	150.71	42.47	53.09	138849	41038	2986
5	30.97	2424.96	150.71	84.95	53.09	55950	149987	4016

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-1241.93	-745	21.24
2	8.37	-152.54	-92	0.00
3	15.94	20.25	12	0.00
4	23.50	154.31	93	0.00
5	30.97	1062.09	638	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-3383.73	200.74	84.95	122.11	216050	109028	7925
2	8.37	874.16	225.27	95.57	53.09	35365	64199	2559
3	15.94	2153.76	250.13	84.95	53.09	86125	191250	6302
4	23.54	704.92	275.12	95.57	53.09	29506	47929	2124
5	30.97	-3357.59	299.52	84.95	122.11	210956	109337	7936

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	902.42	781	15.93
2	8.37	348.44	301	5.31
3	15.94	-10.24	-9	0.00
4	23.54	-370.75	-321	5.31
5	30.97	-722.90	-625	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2905.94	1255.18	69.02	79.64	157755	84632	6018
2	4.90	-2788.49	1077.92	58.40	79.64	158961	82950	5905
3	8.80	-3383.73	902.42	58.40	79.64	213107	97650	6992

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	164.74	110	0.00
2	4.90	-82.90	-55	0.00
3	8.80	-200.74	-134	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2424.96	1073.90	69.02	74.33	138720	71977	5125
2	4.90	-2472.87	898.40	58.40	84.95	135570	71981	5121
3	8.80	-3357.59	722.90	58.40	84.95	207388	93865	6725

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-136.75	-91	0.00
2	4.90	141.87	95	0.00
3	8.80	289.52	194	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2667.70	104.93	90.26	53.09	59940	158591	4300
2	8.37	-1379.97	104.93	42.47	53.09	132863	38061	2775
3	15.94	-1741.26	104.93	42.47	53.09	169907	47762	3486
4	23.50	-1603.67	104.93	42.47	53.09	155798	44069	3215
5	30.97	2307.42	104.93	84.95	53.09	52887	144635	3800

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-1087.07	-653	21.24
2	8.37	-151.85	-91	0.00
3	15.94	-10.52	-6	0.00
4	23.50	133.00	80	0.00
5	30.97	1100.10	660	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-3479.50	243.56	84.95	122.11	220895	112543	8176
2	8.37	833.20	276.27	95.57	53.09	34370	58644	2479
3	15.94	2572.14	309.42	84.95	53.09	102985	227878	7534
4	23.54	699.53	342.73	95.57	53.09	29968	44781	2149

5	30.97	-3712.42	375.27	84.95	122.11	231751	121393	8806
---	-------	----------	--------	-------	--------	--------	--------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	746.08	645	15.93
2	8.37	408.91	354	5.31
3	15.94	-7.75	-7	0.00
4	23.54	-426.14	-369	5.31
5	30.97	-761.58	-659	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2667.70	1098.84	69.02	79.64	147425	77343	5505
2	4.90	-2717.26	921.58	58.40	79.64	161244	79918	5702
3	8.80	-3479.50	746.08	58.40	79.64	228444	98920	7102

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	121.91	81	0.00
2	4.90	-125.73	-84	0.00
3	8.80	-243.56	-163	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2307.42	1112.58	69.02	74.33	127293	69043	4907
2	4.90	-2567.35	937.08	58.40	84.95	140550	74763	5318
3	8.80	-3712.42	761.58	58.40	84.95	231117	103464	7416

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-88.00	-59	0.00
2	4.90	202.37	135	0.00
3	8.80	362.69	242	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2761.26	165.90	90.26	53.09	62564	161477	4482
2	8.37	-1496.36	165.90	42.47	53.09	139807	41751	3036
3	15.94	-1732.83	165.90	42.47	53.09	164039	48112	3502
4	23.50	-1431.76	165.90	42.47	53.09	133188	40012	2908
5	30.97	2325.74	165.90	84.95	53.09	53852	142788	3863

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-1159.88	-696	21.24
2	8.37	-147.90	-89	0.00
3	15.94	13.20	8	0.00
4	23.50	145.68	87	0.00
5	30.97	1027.47	617	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-3170.83	200.02	84.95	122.11	202049	102306	7435
2	8.37	821.39	224.56	95.57	53.09	33371	59787	2413
3	15.94	2044.40	249.41	84.95	53.09	81897	180952	5991
4	23.54	668.51	274.40	95.57	53.09	28118	44910	2022
5	30.97	-3197.08	298.80	84.95	122.11	200408	104265	7567

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	819.63	709	15.93
2	8.37	332.45	288	5.31
3	15.94	-9.20	-8	0.00
4	23.54	-352.60	-305	5.31
5	30.97	-688.03	-595	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2761.26	1172.38	69.02	79.64	150888	80286	5711
2	4.90	-2594.05	995.13	58.40	79.64	148250	77113	5490
3	8.80	-3170.83	819.63	58.40	79.64	201021	91298	6540

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	181.51	121	0.00
2	4.90	-74.16	-50	0.00
3	8.80	-200.02	-134	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2325.74	1039.03	69.02	74.33	132570	69089	4919
2	4.90	-2331.55	863.53	58.40	84.95	127068	67985	4835
3	8.80	-3197.08	688.03	58.40	84.95	197489	89375	6403

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-150.37	-101	0.00
2	4.90	134.05	90	0.00
3	8.80	287.59	192	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
----	---	---	---	-----------------	-----------------	-----------------	-----------------	----------------

1	0.90	2160.10	147.96	90.26	53.09	49105	125476	3516
2	8.37	-1235.54	152.80	42.47	53.09	114151	34613	2514
3	15.94	-1464.37	157.70	42.47	53.09	137197	40817	2968
4	23.50	-1232.51	162.61	42.47	53.09	113046	34616	2513
5	30.97	2160.06	167.45	84.95	53.09	50135	131953	3595

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-925.27	-555	21.24
2	8.37	-119.08	-71	0.00
3	15.94	3.62	2	0.00
4	23.50	131.09	79	0.00
5	30.97	923.92	555	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	-2631.77	188.13	84.95	122.11	166943	85168	6187
2	8.37	628.56	191.52	95.57	53.09	25750	44936	1859
3	15.94	1733.61	194.96	84.95	53.09	69247	154255	5068
4	23.54	614.27	198.41	95.57	53.09	25284	43452	1824
5	30.97	-2637.63	201.78	84.95	122.11	166863	85509	6210

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	580.89	503	15.93
2	8.37	292.26	253	5.31
3	15.94	-0.19	0	0.00
4	23.54	-294.15	-254	5.31
5	30.97	-581.28	-503	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2160.10	935.92	69.02	79.64	117125	62929	4474
2	4.90	-2062.65	757.53	58.40	79.64	119535	61081	4352
3	8.80	-2631.77	580.89	58.40	79.64	171933	74959	5380

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	153.70	103	0.00
2	4.90	-82.12	-55	0.00
3	8.80	-188.13	-126	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2160.06	934.56	69.02	74.33	124719	63975	4558
2	4.90	-2046.53	757.92	58.40	84.95	111537	59674	4244
3	8.80	-2637.63	581.28	58.40	84.95	162276	73850	5289

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-161.78	-108	0.00
2	4.90	83.17	56	0.00
3	8.80	197.75	132	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	2133.63	148.80	90.26	53.09	48527	123815	3474
2	8.37	-1219.01	153.64	42.47	53.09	112390	34175	2482
3	15.94	-1445.33	158.54	42.47	53.09	135178	40312	2931
4	23.50	-1215.99	163.45	42.47	53.09	111287	34178	2481
5	30.97	2133.56	168.29	84.95	53.09	49545	130191	3553

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	-913.36	-548	21.24
2	8.37	-117.64	-71	0.00
3	15.94	3.59	2	0.00
4	23.50	129.52	78	0.00
5	30.97	912.01	547	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0.90	-2598.10	187.13	84.95	122.11	164759	84095	6109
2	8.37	620.23	190.52	95.57	53.09	25425	44277	1836
3	15.94	1711.03	193.96	84.95	53.09	68363	152170	5003
4	23.54	606.08	197.41	95.57	53.09	24964	42804	1801
5	30.97	-2603.96	200.78	84.95	122.11	164680	84436	6132

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	573.41	496	15.93
2	8.37	288.50	250	5.31
3	15.94	-0.19	0	0.00
4	23.54	-290.36	-251	5.31
5	30.97	-573.80	-496	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2133.63	923.89	69.02	79.64	115717	62154	4419
2	4.90	-2032.73	747.77	58.40	79.64	117741	60203	4289
3	8.80	-2598.10	573.41	58.40	79.64	169736	74000	5311

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	154.54	103	0.00
2	4.90	-81.20	-54	0.00
3	8.80	-187.13	-125	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2133.56	922.52	69.02	74.33	123218	63187	4501
2	4.90	-2016.63	748.16	58.40	84.95	109847	58811	4182
3	8.80	-2603.96	573.80	58.40	84.95	160208	72907	5222

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-162.62	-109	0.00
2	4.90	82.25	55	0.00
3	8.80	196.75	132	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2160.85	167.45	90.26	53.09	49294	124617	3528
2	8.37	-1236.11	162.61	42.47	53.09	113415	34713	2520
3	15.94	-1464.37	157.70	42.47	53.09	137197	40817	2968
4	23.50	-1231.93	152.80	42.47	53.09	113782	34516	2507
5	30.97	2159.31	147.96	84.95	53.09	49944	132872	3584

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-925.70	-556	21.24
2	8.37	-119.07	-71	0.00
3	15.94	3.73	2	0.00
4	23.50	131.09	79	0.00
5	30.97	923.48	554	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-2638.35	201.78	84.95	122.11	166910	85532	6212
2	8.37	625.25	198.40	95.57	53.09	25698	44374	1855
3	15.94	1733.61	194.96	84.95	53.09	69247	154255	5068
4	23.54	617.60	191.51	95.57	53.09	25336	44015	1829
5	30.97	-2631.05	188.14	84.95	122.11	166895	85145	6186

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	581.33	503	15.93
2	8.37	292.70	253	5.31
3	15.94	0.24	0	0.00
4	23.54	-293.71	-254	5.31
5	30.97	-580.84	-502	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2160.85	936.36	69.02	79.64	117160	62951	4476
2	4.90	-2047.28	757.97	58.40	79.64	118345	60668	4322
3	8.80	-2638.35	581.33	58.40	79.64	172415	75138	5393

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	161.79	108	0.00
2	4.90	-83.16	-56	0.00
3	8.80	-197.75	-132	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	1.00	-2159.31	934.12	69.02	74.33	124682	63952	4556
2	4.90	-2061.89	757.48	58.40	84.95	112654	60078	4273
3	8.80	-2631.05	580.84	58.40	84.95	161823	73674	5277

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	1.00	-153.69	-103	0.00
2	4.90	82.13	55	0.00
3	8.80	188.14	126	0.00

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	2134.35	168.28	90.26	53.09	48715	122955	3486
2	8.37	-1219.60	163.44	42.47	53.09	111656	34275	2488
3	15.94	-1445.33	158.54	42.47	53.09	135178	40312	2931
4	23.50	-1215.40	153.64	42.47	53.09	112021	34078	2475
5	30.97	2132.84	148.80	84.95	53.09	49356	131111	3541

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0.90	-913.80	-548	21.24
2	8.37	-117.63	-71	0.00
3	15.94	3.70	2	0.00
4	23.50	129.53	78	0.00
5	30.97	911.58	547	15.93

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0.90	-2604.68	200.79	84.95	122.11	164727	84459	6134
2	8.37	616.91	197.40	95.57	53.09	25373	43715	1831
3	15.94	1711.03	193.96	84.95	53.09	68363	152169	5003
4	23.54	609.41	190.51	95.57	53.09	25017	43368	1806
5	30.97	-2597.38	187.14	84.95	122.11	164711	84072	6107

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0.90	573.85	496	15.93
2	8.37	288.93	250	5.31
3	15.94	0.24	0	0.00
4	23.54	-289.92	-251	5.31
5	30.97	-573.36	-496	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2134.35	924.33	69.02	79.64	115750	62176	4421
2	4.90	-2017.38	748.21	58.40	79.64	116553	59792	4260
3	8.80	-2604.68	573.85	58.40	79.64	170218	74179	5324

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	162.62	109	0.00
2	4.90	-82.24	-55	0.00
3	8.80	-196.75	-132	0.00

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	1.00	-2132.84	922.08	69.02	74.33	123184	63165	4500
2	4.90	-2031.97	747.72	58.40	84.95	110963	59215	4212
3	8.80	-2597.38	573.36	58.40	84.95	159754	72731	5209

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	1.00	-154.54	-103	0.00
2	4.90	81.20	54	0.00
3	8.80	187.14	125	0.00

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 (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2138.63	0.07	0.30	93.82	0.046
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1231.83	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1456.15	0.08	0.30	126.21	0.036
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1228.23	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2137.83	0.08	0.30	96.68	0.049

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2616.57	0.11	0.30	81.94	0.075
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	624.39	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	1723.97	0.11	0.30	96.68	0.067
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	613.49	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2615.86	0.11	0.30	81.94	0.075

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2138.63	0.07	0.30	99.93	0.040
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2062.22	0.07	0.30	99.93	0.043
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2616.57	0.12	0.30	99.93	0.071

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2137.83	0.08	0.30	103.65	0.043
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2061.47	0.07	0.30	96.68	0.040
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2615.86	0.11	0.30	96.68	0.067

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	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2620.96	0.10	0.40	93.82	0.064
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1409.10	0.08	0.40	126.21	0.036
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1741.82	0.13	0.40	126.21	0.058
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1578.26	0.10	0.40	126.21	0.047
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2346.66	0.10	0.40	96.68	0.058

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	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3507.34	0.15	0.40	81.94	0.103
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	819.54	0.02	0.40	91.28	0.012
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2572.85	0.17	0.40	96.68	0.104
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	714.68	0.00	0.40	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3683.17	0.15	0.40	81.94	0.107

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2620.96	0.10	0.40	99.93	0.057
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2707.81	0.11	0.40	99.93	0.066
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3507.34	0.18	0.40	99.93	0.102

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2346.66	0.09	0.40	103.65	0.047
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2596.14	0.10	0.40	96.68	0.057
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3683.17	0.17	0.40	96.68	0.102

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2754.00	0.11	0.40	93.82	0.067
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1500.22	0.08	0.40	126.21	0.039
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1733.47	0.12	0.40	126.21	0.054
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1432.10	0.07	0.40	126.21	0.034
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2324.54	0.09	0.40	96.68	0.056

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3170.94	0.13	0.40	81.94	0.093
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	821.74	0.02	0.40	91.28	0.014
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2045.23	0.14	0.40	96.68	0.081
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	669.81	0.00	0.40	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3195.31	0.13	0.40	81.94	0.092

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2754.00	0.10	0.40	99.93	0.060
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2606.13	0.10	0.40	99.93	0.060
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3170.94	0.15	0.40	99.93	0.087

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2324.54	0.09	0.40	103.65	0.049
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2341.63	0.08	0.40	96.68	0.049
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3195.31	0.14	0.40	96.68	0.086

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2620.96	0.10	0.40	93.82	0.064
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1409.10	0.08	0.40	126.21	0.036
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1741.82	0.13	0.40	126.21	0.058
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1578.26	0.10	0.40	126.21	0.047
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2346.66	0.10	0.40	96.68	0.058

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3507.34	0.15	0.40	81.94	0.103
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	819.54	0.02	0.40	91.28	0.012

3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2572.85	0.17	0.40	96.68	0.104
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	714.68	0.00	0.40	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3683.17	0.15	0.40	81.94	0.107

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2620.96	0.10	0.40	99.93	0.057
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2707.81	0.11	0.40	99.93	0.066
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3507.34	0.18	0.40	99.93	0.102

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2346.66	0.09	0.40	103.65	0.047
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2596.14	0.10	0.40	96.68	0.057
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3683.17	0.17	0.40	96.68	0.102

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2754.00	0.11	0.40	93.82	0.067
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1500.22	0.08	0.40	126.21	0.039
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1733.47	0.12	0.40	126.21	0.054
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1432.10	0.07	0.40	126.21	0.034
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2324.54	0.09	0.40	96.68	0.056

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3170.94	0.13	0.40	81.94	0.093
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	821.74	0.02	0.40	91.28	0.014
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2045.23	0.14	0.40	96.68	0.081
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	669.81	0.00	0.40	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3195.31	0.13	0.40	81.94	0.092

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2754.00	0.10	0.40	99.93	0.060
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2606.13	0.10	0.40	99.93	0.060
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3170.94	0.15	0.40	99.93	0.087

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2324.54	0.09	0.40	103.65	0.049
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2341.63	0.08	0.40	96.68	0.049
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3195.31	0.14	0.40	96.68	0.086

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2728.55	0.11	100.00	93.82	0.068
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1500.76	0.09	100.00	126.21	0.043
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1838.18	0.14	100.00	126.21	0.065
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1669.81	0.12	100.00	126.21	0.055
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2454.45	0.11	100.00	96.68	0.063

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3832.25	0.16	100.00	81.94	0.113
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	871.22	0.02	100.00	91.28	0.015
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2857.25	0.20	100.00	96.68	0.117
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	764.74	0.01	100.00	91.28	0.009
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-4008.06	0.17	100.00	81.94	0.117

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2728.55	0.10	100.00	99.93	0.059
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2924.06	0.13	100.00	99.93	0.073
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3832.25	0.20	100.00	99.93	0.113

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2454.45	0.09	100.00	103.65	0.051
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2812.21	0.11	100.00	96.68	0.064
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-4008.06	0.19	100.00	96.68	0.113

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2905.94	0.12	100.00	93.82	0.072
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1622.26	0.10	100.00	126.21	0.047
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1827.04	0.13	100.00	126.21	0.060
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1474.93	0.08	100.00	126.21	0.037
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2424.96	0.10	100.00	96.68	0.059

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3383.73	0.14	100.00	81.94	0.100
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	874.16	0.03	100.00	91.28	0.017
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2153.76	0.14	100.00	96.68	0.086
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	704.92	0.00	100.00	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3357.59	0.14	100.00	81.94	0.098

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2905.94	0.11	100.00	99.93	0.064
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2788.49	0.11	100.00	99.93	0.065
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3383.73	0.16	100.00	99.93	0.093

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2424.96	0.09	100.00	103.65	0.052
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2472.87	0.09	100.00	96.68	0.053
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3357.59	0.15	100.00	96.68	0.091

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2667.70	0.11	100.00	93.82	0.065

2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1379.97	0.07	100.00	126.21	0.033
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1741.26	0.13	100.00	126.21	0.057
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1603.67	0.11	100.00	126.21	0.048
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2307.42	0.09	100.00	96.68	0.056

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3479.50	0.15	100.00	81.94	0.102
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	833.20	0.02	100.00	91.28	0.013
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2572.14	0.17	100.00	96.68	0.104
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	699.53	0.00	100.00	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3712.42	0.15	100.00	81.94	0.108

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2667.70	0.10	100.00	99.93	0.059
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2717.26	0.11	100.00	99.93	0.066
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3479.50	0.18	100.00	99.93	0.101

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2307.42	0.08	100.00	103.65	0.046
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2567.35	0.09	100.00	96.68	0.056
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3712.42	0.17	100.00	96.68	0.103

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2761.26	0.11	100.00	93.82	0.067
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1496.36	0.08	100.00	126.21	0.038
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1732.83	0.12	100.00	126.21	0.054
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1431.76	0.07	100.00	126.21	0.033
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2325.74	0.09	100.00	96.68	0.055

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3170.83	0.13	100.00	81.94	0.093
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	821.39	0.02	100.00	91.28	0.014
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	2044.40	0.13	100.00	96.68	0.080
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	668.51	0.00	100.00	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-3197.08	0.13	100.00	81.94	0.092

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2761.26	0.10	100.00	99.93	0.060
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2594.05	0.10	100.00	99.93	0.059
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-3170.83	0.15	100.00	99.93	0.087

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2325.74	0.09	100.00	103.65	0.049
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2331.55	0.08	100.00	96.68	0.048
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-3197.08	0.14	100.00	96.68	0.086

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2160.10	0.08	0.30	93.82	0.047
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1235.54	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1464.37	0.08	0.30	126.21	0.036
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1232.51	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2160.06	0.08	0.30	96.68	0.049

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2631.77	0.11	0.30	81.94	0.076
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	628.56	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	1733.61	0.11	0.30	96.68	0.067
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	614.27	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2637.63	0.11	0.30	81.94	0.076

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2160.10	0.07	0.30	99.93	0.041
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2062.65	0.07	0.30	99.93	0.043
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2631.77	0.12	0.30	99.93	0.072

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2160.06	0.08	0.30	103.65	0.044
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2046.53	0.07	0.30	96.68	0.039
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2637.63	0.11	0.30	96.68	0.068

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2133.63	0.07	0.30	93.82	0.046
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1219.01	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1445.33	0.08	0.30	126.21	0.035
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1215.99	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2133.56	0.08	0.30	96.68	0.048

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2598.10	0.11	0.30	81.94	0.075
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	620.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	1711.03	0.11	0.30	96.68	0.066
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	606.08	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2603.96	0.11	0.30	81.94	0.075

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2133.63	0.07	0.30	99.93	0.040
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2032.73	0.07	0.30	99.93	0.042
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2598.10	0.12	0.30	99.93	0.071

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 39 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2133.56	0.08	0.30	103.65	0.043
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2016.63	0.06	0.30	96.68	0.038
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2603.96	0.11	0.30	96.68	0.067

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2160.85	0.08	0.30	93.82	0.046
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1236.11	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1464.37	0.08	0.30	126.21	0.036
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1231.93	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2159.31	0.08	0.30	96.68	0.050

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2638.35	0.11	0.30	81.94	0.076
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	625.25	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	1733.61	0.11	0.30	96.68	0.067
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	617.60	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2631.05	0.11	0.30	81.94	0.076

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2160.85	0.07	0.30	99.93	0.041
2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2047.28	0.07	0.30	99.93	0.042
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2638.35	0.13	0.30	99.93	0.072

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 40 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2159.31	0.08	0.30	103.65	0.044
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2061.89	0.07	0.30	96.68	0.040
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2631.05	0.11	0.30	96.68	0.068

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	90.26	53.09	1379.40	-1314.01	2134.35	0.07	0.30	93.82	0.045
2	8.37	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1219.60	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1445.33	0.08	0.30	126.21	0.035
4	23.50	42.47	53.09	1268.67	-1287.19	-1215.40	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	53.09	1367.11	-1311.12	2132.84	0.08	0.30	96.68	0.049

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.90	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2604.68	0.11	0.30	81.94	0.075
2	8.37	95.57	53.09	729.64	-677.82	616.91	0.00	0.30	0.00	0.000
3	15.94	84.95	53.09	712.87	-674.10	1711.03	0.11	0.30	96.68	0.066
4	23.54	95.57	53.09	729.64	-677.82	609.41	0.00	0.30	0.00	0.000
5	30.97	84.95	122.11	738.40	-784.33	-2597.38	0.11	0.30	81.94	0.075

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 41 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	1.00	69.02	79.64	1106.66	-1123.45	-2134.35	0.07	0.30	99.93	0.040

2	4.90	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2017.38	0.07	0.30	99.93	0.041
3	8.80	58.40	79.64	1084.48	-1117.99	-2604.68	0.12	0.30	99.93	0.071

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	1.00	69.02	74.33	1104.02	-1112.40	-2132.84	0.08	0.30	103.65	0.043
2	4.90	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2031.97	0.07	0.30	96.68	0.039
3	8.80	58.40	84.95	1087.07	-1129.00	-2597.38	0.11	0.30	96.68	0.066

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.90	-1.0804	2.7013	0.7894	1.5188
8.37	-1.0830	2.6989	0.3654	0.6871
15.94	-1.0855	2.6964	0.1817	0.3380
23.50	-1.0879	2.6939	0.3654	0.6492
30.88	-1.0902	2.6914	0.7894	1.4431

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0.90	-1.0804	2.7817	0.7991	1.5380
8.37	-1.0843	2.7751	1.6889	3.3222
15.94	-1.0881	2.7677	2.2617	4.5996
23.54	-1.0918	2.7594	1.6837	3.3099
30.97	-1.0953	2.7505	0.7991	1.4607

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
1.00	-1.0804	2.7013	0.7894	1.5188
4.90	-1.1774	2.5441	0.7948	1.5291
8.80	-1.0804	2.7817	0.7991	1.5380

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
1.00	-1.0902	2.6914	0.7894	1.4431
4.90	-0.9973	2.8836	0.7948	1.4527
8.80	-1.0953	2.7505	0.7991	1.4607

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.90	-4013.19	-2128.16	-1687.42	-906.77	-79.42	235.53
8.37	1193.92	2355.10	-213.09	-117.63	-79.42	226.25
15.94	1431.06	2477.97	-16.62	45.86	-79.42	221.34
23.50	1193.17	2296.50	128.35	217.34	-79.42	226.26
30.97	-3381.97	-2128.16	905.94	1554.00	-79.42	235.53

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.90	-5342.10	-2581.03	569.75	1246.94	179.12	382.31
8.37	605.91	1206.25	286.54	629.94	179.12	431.37
15.94	1695.01	3956.52	-18.30	0.45	179.12	481.09
23.54	594.88	1106.86	-644.07	-287.98	179.12	531.06
30.97	-5535.45	-2580.59	-1115.23	-569.72	179.12	579.87

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
1.00	-4013.19	-2128.16	-79.44	247.63	916.39	1705.87
4.90	-4095.01	-1921.88	-269.09	-70.47	743.07	1475.09
8.80	-5342.10	-2581.03	-382.31	-179.12	569.75	1246.94

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
-------	------------------------	------------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------	-----------------------

1.00	-3381.97	-2128.16	-224.20	79.45	916.37	1571.53
4.90	-4093.88	-1921.88	79.36	328.88	743.05	1343.38
8.80	-5535.45	-2580.59	179.12	559.27	569.72	1115.23

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [kPa]	σ_{\max} [kPa]
0.90	213	410
8.37	99	186
15.94	49	91
23.50	99	175
30.97	213	390

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.90	90.26	53.09	1.74
8.37	42.47	53.09	1.54
15.94	42.47	53.09	1.54
23.50	42.47	53.09	1.54
30.97	84.95	53.09	1.64

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Red}	A_{sw}
0.90	736.76	80621.40	8213.66	21.24
8.37	677.36	0.00	0.00	0.00
15.94	677.36	0.00	0.00	0.00
23.50	677.36	0.00	0.00	0.00
30.97	736.76	60466.05	8213.66	15.93

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.90	84.95	122.11	1.17
8.37	95.57	53.09	2.81
15.94	84.95	53.09	1.15
23.54	95.57	53.09	2.87
30.97	84.95	122.11	1.19

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Red}	A_{sw}
0.90	706.96	20978.02	5720.93	15.93
8.37	658.72	0.00	0.00	5.31
15.94	658.72	0.00	0.00	0.00
23.54	658.72	0.00	0.00	5.31
30.97	706.96	20978.02	5720.93	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	CS
1.00	69.02	79.64	1.71

4.90	58.40	79.64	1.50
8.80	58.40	79.64	1.17

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1.00	810.30	0.00	0.00	0.00
4.90	845.38	0.00	0.00	0.00
8.80	811.92	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Y	A _n	A _{fs}	CS
1.00	69.02	74.33	2.11
4.90	58.40	84.95	1.60
8.80	58.40	84.95	1.20

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1.00	809.90	0.00	0.00	0.00
4.90	860.63	0.00	0.00	0.00
8.80	827.17	0.00	0.00	0.00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)
Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 200.00 cm

X	A _n	A _{fs}	σ _c	σ _n	σ _{fs}
0.90	90.26	53.09	4704	171052	65626
8.37	42.47	53.09	3276	44999	153949
15.94	42.47	53.09	3680	50503	182669
23.50	42.47	53.09	3327	45508	165401
30.97	84.95	53.09	4019	155897	55950

X	τ _c	A _{sw}
0.90	-745	21.24
8.37	-92	0.00
15.94	12	0.00
23.50	93	0.00
30.97	694	15.93

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 140.00 cm

X	A _n	A _{fs}	σ _c	σ _n	σ _{fs}
0.90	84.95	122.11	9015	124098	242854
8.37	95.57	53.09	2603	64199	36113
15.94	84.95	53.09	8359	253791	114239
23.54	95.57	53.09	2338	49719	32575
30.97	84.95	122.11	9490	130772	251069

X	τ _c	A _{sw}
0.90	781	15.93
8.37	392	5.31
15.94	-9	0.00
23.54	-403	5.31
30.97	-708	15.93

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
1.00	69.02	79.64	6018	84632	157755
4.90	58.40	79.64	6132	85931	173984
8.80	58.40	79.64	7815	108822	252372

Y	τ _c	A _{sw}
1.00	121	0.00
4.90	-109	0.00
8.80	-188	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 180.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
1.00	69.02	74.33	5215	73359	138720
4.90	58.40	84.95	5812	81660	155443
8.80	58.40	84.95	8005	111671	249701

Y	τ _c	A _{sw}
1.00	-109	0.00
4.90	148	0.00
8.80	247	0.00

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [cmq]	Inerzia [cm ⁴]
Fondazione	20000.00	66666666.67
Piedritto sinistro	18000.00	48600000.00
Piedritto destro	18000.00	48600000.00
Traverso	14000.00	22866666.67

Simbologia adottata ed unità di misura

N	indice elemento
N_i	indice nodo iniziale elemento
N_j	indice nodo finale elemento
(X_i, Y_i)	coordinate nodo iniziale, espresse in cm
(X_j, Y_j)	coordinate nodo finale, espresse in cm
$Dest$	appartenenza elemento

N	N_i	N_j	X_i	Y_i	X_j	Y_j	$Dest$
1	1	2	90.00	100.00	99.00	100.00	Fond
2	2	3	99.00	100.00	108.00	100.00	Fond
3	3	4	108.00	100.00	117.00	100.00	Fond
4	4	5	117.00	100.00	126.00	100.00	Fond
5	5	6	126.00	100.00	135.00	100.00	Fond
6	6	7	135.00	100.00	144.00	100.00	Fond
7	7	8	144.00	100.00	153.00	100.00	Fond
8	8	9	153.00	100.00	162.00	100.00	Fond
9	9	10	162.00	100.00	171.00	100.00	Fond
10	10	11	171.00	100.00	180.00	100.00	Fond
11	11	12	180.00	100.00	189.95	100.00	Fond
12	12	13	189.95	100.00	199.91	100.00	Fond
13	13	14	199.91	100.00	209.86	100.00	Fond
14	14	15	209.86	100.00	219.82	100.00	Fond
15	15	16	219.82	100.00	229.77	100.00	Fond
16	16	17	229.77	100.00	239.73	100.00	Fond
17	17	18	239.73	100.00	249.68	100.00	Fond
18	18	19	249.68	100.00	259.63	100.00	Fond
19	19	20	259.63	100.00	269.59	100.00	Fond
20	20	21	269.59	100.00	279.54	100.00	Fond
21	21	22	279.54	100.00	289.50	100.00	Fond
22	22	23	289.50	100.00	299.45	100.00	Fond
23	23	24	299.45	100.00	309.40	100.00	Fond
24	24	25	309.40	100.00	319.36	100.00	Fond
25	25	26	319.36	100.00	329.31	100.00	Fond
26	26	27	329.31	100.00	339.27	100.00	Fond
27	27	28	339.27	100.00	349.22	100.00	Fond
28	28	29	349.22	100.00	359.18	100.00	Fond
29	29	30	359.18	100.00	369.13	100.00	Fond
30	30	31	369.13	100.00	379.08	100.00	Fond
31	31	32	379.08	100.00	389.04	100.00	Fond
32	32	33	389.04	100.00	398.99	100.00	Fond
33	33	34	398.99	100.00	408.95	100.00	Fond
34	34	35	408.95	100.00	418.90	100.00	Fond
35	35	36	418.90	100.00	428.86	100.00	Fond
36	36	37	428.86	100.00	438.81	100.00	Fond
37	37	38	438.81	100.00	448.76	100.00	Fond
38	38	39	448.76	100.00	458.72	100.00	Fond
39	39	40	458.72	100.00	468.67	100.00	Fond
40	40	41	468.67	100.00	478.63	100.00	Fond
41	41	42	478.63	100.00	488.58	100.00	Fond
42	42	43	488.58	100.00	498.54	100.00	Fond
43	43	44	498.54	100.00	508.49	100.00	Fond
44	44	45	508.49	100.00	518.44	100.00	Fond
45	45	46	518.44	100.00	528.40	100.00	Fond
46	46	47	528.40	100.00	538.35	100.00	Fond
47	47	48	538.35	100.00	548.31	100.00	Fond
48	48	49	548.31	100.00	558.26	100.00	Fond
49	49	50	558.26	100.00	568.21	100.00	Fond
50	50	51	568.21	100.00	578.17	100.00	Fond
51	51	52	578.17	100.00	588.12	100.00	Fond
52	52	53	588.12	100.00	598.08	100.00	Fond
53	53	54	598.08	100.00	608.03	100.00	Fond
54	54	55	608.03	100.00	617.99	100.00	Fond

55	55	56	617.99	100.00	627.94	100.00	Fond
56	56	57	627.94	100.00	637.89	100.00	Fond
57	57	58	637.89	100.00	647.85	100.00	Fond
58	58	59	647.85	100.00	657.80	100.00	Fond
59	59	60	657.80	100.00	667.76	100.00	Fond
60	60	61	667.76	100.00	677.71	100.00	Fond
61	61	62	677.71	100.00	687.67	100.00	Fond
62	62	63	687.67	100.00	697.62	100.00	Fond
63	63	64	697.62	100.00	707.57	100.00	Fond
64	64	65	707.57	100.00	717.53	100.00	Fond
65	65	66	717.53	100.00	727.48	100.00	Fond
66	66	67	727.48	100.00	737.44	100.00	Fond
67	67	68	737.44	100.00	747.39	100.00	Fond
68	68	69	747.39	100.00	757.35	100.00	Fond
69	69	70	757.35	100.00	767.30	100.00	Fond
70	70	71	767.30	100.00	777.25	100.00	Fond
71	71	72	777.25	100.00	787.21	100.00	Fond
72	72	73	787.21	100.00	797.16	100.00	Fond
73	73	74	797.16	100.00	807.12	100.00	Fond
74	74	75	807.12	100.00	817.07	100.00	Fond
75	75	76	817.07	100.00	827.02	100.00	Fond
76	76	77	827.02	100.00	836.98	100.00	Fond
77	77	78	836.98	100.00	846.93	100.00	Fond
78	78	79	846.93	100.00	856.89	100.00	Fond
79	79	80	856.89	100.00	866.84	100.00	Fond
80	80	81	866.84	100.00	876.80	100.00	Fond
81	81	82	876.80	100.00	886.75	100.00	Fond
82	82	83	886.75	100.00	896.70	100.00	Fond
83	83	84	896.70	100.00	906.66	100.00	Fond
84	84	85	906.66	100.00	916.61	100.00	Fond
85	85	86	916.61	100.00	926.57	100.00	Fond
86	86	87	926.57	100.00	936.52	100.00	Fond
87	87	88	936.52	100.00	946.48	100.00	Fond
88	88	89	946.48	100.00	956.43	100.00	Fond
89	89	90	956.43	100.00	966.38	100.00	Fond
90	90	91	966.38	100.00	976.34	100.00	Fond
91	91	92	976.34	100.00	986.29	100.00	Fond
92	92	93	986.29	100.00	996.25	100.00	Fond
93	93	94	996.25	100.00	1006.20	100.00	Fond
94	94	95	1006.20	100.00	1016.15	100.00	Fond
95	95	96	1016.15	100.00	1026.11	100.00	Fond
96	96	97	1026.11	100.00	1036.06	100.00	Fond
97	97	98	1036.06	100.00	1046.02	100.00	Fond
98	98	99	1046.02	100.00	1055.97	100.00	Fond
99	99	100	1055.97	100.00	1065.93	100.00	Fond
100	100	101	1065.93	100.00	1075.88	100.00	Fond
101	101	102	1075.88	100.00	1085.83	100.00	Fond
102	102	103	1085.83	100.00	1095.79	100.00	Fond
103	103	104	1095.79	100.00	1105.74	100.00	Fond
104	104	105	1105.74	100.00	1115.70	100.00	Fond
105	105	106	1115.70	100.00	1125.65	100.00	Fond
106	106	107	1125.65	100.00	1135.61	100.00	Fond
107	107	108	1135.61	100.00	1145.56	100.00	Fond
108	108	109	1145.56	100.00	1155.51	100.00	Fond
109	109	110	1155.51	100.00	1165.47	100.00	Fond
110	110	111	1165.47	100.00	1175.42	100.00	Fond
111	111	112	1175.42	100.00	1185.38	100.00	Fond
112	112	113	1185.38	100.00	1195.33	100.00	Fond
113	113	114	1195.33	100.00	1205.29	100.00	Fond
114	114	115	1205.29	100.00	1215.24	100.00	Fond
115	115	116	1215.24	100.00	1225.19	100.00	Fond
116	116	117	1225.19	100.00	1235.15	100.00	Fond
117	117	118	1235.15	100.00	1245.10	100.00	Fond
118	118	119	1245.10	100.00	1255.06	100.00	Fond
119	119	120	1255.06	100.00	1265.01	100.00	Fond
120	120	121	1265.01	100.00	1274.96	100.00	Fond
121	121	122	1274.96	100.00	1284.92	100.00	Fond
122	122	123	1284.92	100.00	1294.87	100.00	Fond
123	123	124	1294.87	100.00	1304.83	100.00	Fond
124	124	125	1304.83	100.00	1314.78	100.00	Fond
125	125	126	1314.78	100.00	1324.74	100.00	Fond
126	126	127	1324.74	100.00	1334.69	100.00	Fond
127	127	128	1334.69	100.00	1344.64	100.00	Fond
128	128	129	1344.64	100.00	1354.60	100.00	Fond

129	129	130	1354.60	100.00	1364.55	100.00	Fond
130	130	131	1364.55	100.00	1374.51	100.00	Fond
131	131	132	1374.51	100.00	1384.46	100.00	Fond
132	132	133	1384.46	100.00	1394.42	100.00	Fond
133	133	134	1394.42	100.00	1404.37	100.00	Fond
134	134	135	1404.37	100.00	1414.32	100.00	Fond
135	135	136	1414.32	100.00	1424.28	100.00	Fond
136	136	137	1424.28	100.00	1434.23	100.00	Fond
137	137	138	1434.23	100.00	1444.19	100.00	Fond
138	138	139	1444.19	100.00	1454.14	100.00	Fond
139	139	140	1454.14	100.00	1464.10	100.00	Fond
140	140	141	1464.10	100.00	1474.05	100.00	Fond
141	141	142	1474.05	100.00	1484.00	100.00	Fond
142	142	143	1484.00	100.00	1493.96	100.00	Fond
143	143	144	1493.96	100.00	1503.91	100.00	Fond
144	144	145	1503.91	100.00	1513.87	100.00	Fond
145	145	146	1513.87	100.00	1523.82	100.00	Fond
146	146	147	1523.82	100.00	1533.77	100.00	Fond
147	147	148	1533.77	100.00	1543.73	100.00	Fond
148	148	149	1543.73	100.00	1553.68	100.00	Fond
149	149	150	1553.68	100.00	1563.64	100.00	Fond
150	150	151	1563.64	100.00	1573.59	100.00	Fond
151	151	152	1573.59	100.00	1583.55	100.00	Fond
152	152	153	1583.55	100.00	1593.50	100.00	Fond
153	153	154	1593.50	100.00	1603.45	100.00	Fond
154	154	155	1603.45	100.00	1613.41	100.00	Fond
155	155	156	1613.41	100.00	1623.36	100.00	Fond
156	156	157	1623.36	100.00	1633.32	100.00	Fond
157	157	158	1633.32	100.00	1643.27	100.00	Fond
158	158	159	1643.27	100.00	1653.23	100.00	Fond
159	159	160	1653.23	100.00	1663.18	100.00	Fond
160	160	161	1663.18	100.00	1673.13	100.00	Fond
161	161	162	1673.13	100.00	1683.09	100.00	Fond
162	162	163	1683.09	100.00	1693.04	100.00	Fond
163	163	164	1693.04	100.00	1703.00	100.00	Fond
164	164	165	1703.00	100.00	1712.95	100.00	Fond
165	165	166	1712.95	100.00	1722.90	100.00	Fond
166	166	167	1722.90	100.00	1732.86	100.00	Fond
167	167	168	1732.86	100.00	1742.81	100.00	Fond
168	168	169	1742.81	100.00	1752.77	100.00	Fond
169	169	170	1752.77	100.00	1762.72	100.00	Fond
170	170	171	1762.72	100.00	1772.68	100.00	Fond
171	171	172	1772.68	100.00	1782.63	100.00	Fond
172	172	173	1782.63	100.00	1792.58	100.00	Fond
173	173	174	1792.58	100.00	1802.54	100.00	Fond
174	174	175	1802.54	100.00	1812.49	100.00	Fond
175	175	176	1812.49	100.00	1822.45	100.00	Fond
176	176	177	1822.45	100.00	1832.40	100.00	Fond
177	177	178	1832.40	100.00	1842.36	100.00	Fond
178	178	179	1842.36	100.00	1852.31	100.00	Fond
179	179	180	1852.31	100.00	1862.26	100.00	Fond
180	180	181	1862.26	100.00	1872.22	100.00	Fond
181	181	182	1872.22	100.00	1882.17	100.00	Fond
182	182	183	1882.17	100.00	1892.13	100.00	Fond
183	183	184	1892.13	100.00	1902.08	100.00	Fond
184	184	185	1902.08	100.00	1912.04	100.00	Fond
185	185	186	1912.04	100.00	1921.99	100.00	Fond
186	186	187	1921.99	100.00	1931.94	100.00	Fond
187	187	188	1931.94	100.00	1941.90	100.00	Fond
188	188	189	1941.90	100.00	1951.85	100.00	Fond
189	189	190	1951.85	100.00	1961.81	100.00	Fond
190	190	191	1961.81	100.00	1971.76	100.00	Fond
191	191	192	1971.76	100.00	1981.71	100.00	Fond
192	192	193	1981.71	100.00	1991.67	100.00	Fond
193	193	194	1991.67	100.00	2001.62	100.00	Fond
194	194	195	2001.62	100.00	2011.58	100.00	Fond
195	195	196	2011.58	100.00	2021.53	100.00	Fond
196	196	197	2021.53	100.00	2031.49	100.00	Fond
197	197	198	2031.49	100.00	2041.44	100.00	Fond
198	198	199	2041.44	100.00	2051.39	100.00	Fond
199	199	200	2051.39	100.00	2061.35	100.00	Fond
200	200	201	2061.35	100.00	2071.30	100.00	Fond
201	201	202	2071.30	100.00	2081.26	100.00	Fond
202	202	203	2081.26	100.00	2091.21	100.00	Fond

203	203	204	2091.21	100.00	2101.17	100.00	Fond
204	204	205	2101.17	100.00	2111.12	100.00	Fond
205	205	206	2111.12	100.00	2121.07	100.00	Fond
206	206	207	2121.07	100.00	2131.03	100.00	Fond
207	207	208	2131.03	100.00	2140.98	100.00	Fond
208	208	209	2140.98	100.00	2150.94	100.00	Fond
209	209	210	2150.94	100.00	2160.89	100.00	Fond
210	210	211	2160.89	100.00	2170.85	100.00	Fond
211	211	212	2170.85	100.00	2180.80	100.00	Fond
212	212	213	2180.80	100.00	2190.75	100.00	Fond
213	213	214	2190.75	100.00	2200.71	100.00	Fond
214	214	215	2200.71	100.00	2210.66	100.00	Fond
215	215	216	2210.66	100.00	2220.62	100.00	Fond
216	216	217	2220.62	100.00	2230.57	100.00	Fond
217	217	218	2230.57	100.00	2240.52	100.00	Fond
218	218	219	2240.52	100.00	2250.48	100.00	Fond
219	219	220	2250.48	100.00	2260.43	100.00	Fond
220	220	221	2260.43	100.00	2270.39	100.00	Fond
221	221	222	2270.39	100.00	2280.34	100.00	Fond
222	222	223	2280.34	100.00	2290.30	100.00	Fond
223	223	224	2290.30	100.00	2300.25	100.00	Fond
224	224	225	2300.25	100.00	2310.20	100.00	Fond
225	225	226	2310.20	100.00	2320.16	100.00	Fond
226	226	227	2320.16	100.00	2330.11	100.00	Fond
227	227	228	2330.11	100.00	2340.07	100.00	Fond
228	228	229	2340.07	100.00	2350.02	100.00	Fond
229	229	230	2350.02	100.00	2359.98	100.00	Fond
230	230	231	2359.98	100.00	2369.93	100.00	Fond
231	231	232	2369.93	100.00	2379.88	100.00	Fond
232	232	233	2379.88	100.00	2389.84	100.00	Fond
233	233	234	2389.84	100.00	2399.79	100.00	Fond
234	234	235	2399.79	100.00	2409.75	100.00	Fond
235	235	236	2409.75	100.00	2419.70	100.00	Fond
236	236	237	2419.70	100.00	2429.65	100.00	Fond
237	237	238	2429.65	100.00	2439.61	100.00	Fond
238	238	239	2439.61	100.00	2449.56	100.00	Fond
239	239	240	2449.56	100.00	2459.52	100.00	Fond
240	240	241	2459.52	100.00	2469.47	100.00	Fond
241	241	242	2469.47	100.00	2479.43	100.00	Fond
242	242	243	2479.43	100.00	2489.38	100.00	Fond
243	243	244	2489.38	100.00	2499.33	100.00	Fond
244	244	245	2499.33	100.00	2509.29	100.00	Fond
245	245	246	2509.29	100.00	2519.24	100.00	Fond
246	246	247	2519.24	100.00	2529.20	100.00	Fond
247	247	248	2529.20	100.00	2539.15	100.00	Fond
248	248	249	2539.15	100.00	2549.11	100.00	Fond
249	249	250	2549.11	100.00	2559.06	100.00	Fond
250	250	251	2559.06	100.00	2569.01	100.00	Fond
251	251	252	2569.01	100.00	2578.97	100.00	Fond
252	252	253	2578.97	100.00	2588.92	100.00	Fond
253	253	254	2588.92	100.00	2598.88	100.00	Fond
254	254	255	2598.88	100.00	2608.83	100.00	Fond
255	255	256	2608.83	100.00	2618.79	100.00	Fond
256	256	257	2618.79	100.00	2628.74	100.00	Fond
257	257	258	2628.74	100.00	2638.69	100.00	Fond
258	258	259	2638.69	100.00	2648.65	100.00	Fond
259	259	260	2648.65	100.00	2658.60	100.00	Fond
260	260	261	2658.60	100.00	2668.56	100.00	Fond
261	261	262	2668.56	100.00	2678.51	100.00	Fond
262	262	263	2678.51	100.00	2688.46	100.00	Fond
263	263	264	2688.46	100.00	2698.42	100.00	Fond
264	264	265	2698.42	100.00	2708.37	100.00	Fond
265	265	266	2708.37	100.00	2718.33	100.00	Fond
266	266	267	2718.33	100.00	2728.28	100.00	Fond
267	267	268	2728.28	100.00	2738.24	100.00	Fond
268	268	269	2738.24	100.00	2748.19	100.00	Fond
269	269	270	2748.19	100.00	2758.14	100.00	Fond
270	270	271	2758.14	100.00	2768.10	100.00	Fond
271	271	272	2768.10	100.00	2778.05	100.00	Fond
272	272	273	2778.05	100.00	2788.01	100.00	Fond
273	273	274	2788.01	100.00	2797.96	100.00	Fond
274	274	275	2797.96	100.00	2807.92	100.00	Fond
275	275	276	2807.92	100.00	2817.87	100.00	Fond
276	276	277	2817.87	100.00	2827.82	100.00	Fond

277	277	278	2827.82	100.00	2837.78	100.00	Fond
278	278	279	2837.78	100.00	2847.73	100.00	Fond
279	279	280	2847.73	100.00	2857.69	100.00	Fond
280	280	281	2857.69	100.00	2867.64	100.00	Fond
281	281	282	2867.64	100.00	2877.60	100.00	Fond
282	282	283	2877.60	100.00	2887.55	100.00	Fond
283	283	284	2887.55	100.00	2897.50	100.00	Fond
284	284	285	2897.50	100.00	2907.46	100.00	Fond
285	285	286	2907.46	100.00	2917.41	100.00	Fond
286	286	287	2917.41	100.00	2927.37	100.00	Fond
287	287	288	2927.37	100.00	2937.32	100.00	Fond
288	288	289	2937.32	100.00	2947.27	100.00	Fond
289	289	290	2947.27	100.00	2957.23	100.00	Fond
290	290	291	2957.23	100.00	2967.18	100.00	Fond
291	291	292	2967.18	100.00	2977.14	100.00	Fond
292	292	293	2977.14	100.00	2987.09	100.00	Fond
293	293	294	2987.09	100.00	2997.05	100.00	Fond
294	294	295	2997.05	100.00	3007.00	100.00	Fond
295	295	296	3007.00	100.00	3016.00	100.00	Fond
296	296	297	3016.00	100.00	3025.00	100.00	Fond
297	297	298	3025.00	100.00	3034.00	100.00	Fond
298	298	299	3034.00	100.00	3043.00	100.00	Fond
299	299	300	3043.00	100.00	3052.00	100.00	Fond
300	300	301	3052.00	100.00	3061.00	100.00	Fond
301	301	302	3061.00	100.00	3070.00	100.00	Fond
302	302	303	3070.00	100.00	3079.00	100.00	Fond
303	303	304	3079.00	100.00	3088.00	100.00	Fond
304	304	305	3088.00	100.00	3097.00	100.00	Fond
305	1	613	90.00	100.00	90.00	109.75	PiedL
306	613	614	90.00	109.75	90.00	119.50	PiedL
307	614	615	90.00	119.50	90.00	129.25	PiedL
308	615	616	90.00	129.25	90.00	139.00	PiedL
309	616	617	90.00	139.00	90.00	148.75	PiedL
310	617	618	90.00	148.75	90.00	158.50	PiedL
311	618	619	90.00	158.50	90.00	168.25	PiedL
312	619	620	90.00	168.25	90.00	178.00	PiedL
313	620	621	90.00	178.00	90.00	187.75	PiedL
314	621	622	90.00	187.75	90.00	197.50	PiedL
315	622	623	90.00	197.50	90.00	207.25	PiedL
316	623	624	90.00	207.25	90.00	217.00	PiedL
317	624	625	90.00	217.00	90.00	226.75	PiedL
318	625	626	90.00	226.75	90.00	236.50	PiedL
319	626	627	90.00	236.50	90.00	246.25	PiedL
320	627	628	90.00	246.25	90.00	256.00	PiedL
321	628	629	90.00	256.00	90.00	265.75	PiedL
322	629	630	90.00	265.75	90.00	275.50	PiedL
323	630	631	90.00	275.50	90.00	285.25	PiedL
324	631	632	90.00	285.25	90.00	295.00	PiedL
325	632	633	90.00	295.00	90.00	304.75	PiedL
326	633	634	90.00	304.75	90.00	314.50	PiedL
327	634	635	90.00	314.50	90.00	324.25	PiedL
328	635	636	90.00	324.25	90.00	334.00	PiedL
329	636	637	90.00	334.00	90.00	343.75	PiedL
330	637	638	90.00	343.75	90.00	353.50	PiedL
331	638	639	90.00	353.50	90.00	363.25	PiedL
332	639	640	90.00	363.25	90.00	373.00	PiedL
333	640	641	90.00	373.00	90.00	382.75	PiedL
334	641	642	90.00	382.75	90.00	392.50	PiedL
335	642	643	90.00	392.50	90.00	402.25	PiedL
336	643	644	90.00	402.25	90.00	412.00	PiedL
337	644	645	90.00	412.00	90.00	421.75	PiedL
338	645	646	90.00	421.75	90.00	431.50	PiedL
339	646	647	90.00	431.50	90.00	441.25	PiedL
340	647	648	90.00	441.25	90.00	451.00	PiedL
341	648	649	90.00	451.00	90.00	460.75	PiedL
342	649	650	90.00	460.75	90.00	470.50	PiedL
343	650	651	90.00	470.50	90.00	480.25	PiedL
344	651	652	90.00	480.25	90.00	490.00	PiedL
345	652	653	90.00	490.00	90.00	499.75	PiedL
346	653	654	90.00	499.75	90.00	509.50	PiedL
347	654	655	90.00	509.50	90.00	519.25	PiedL
348	655	656	90.00	519.25	90.00	529.00	PiedL
349	656	657	90.00	529.00	90.00	538.75	PiedL
350	657	658	90.00	538.75	90.00	548.50	PiedL

351	658	659	90.00	548.50	90.00	558.25	PiedL
352	659	660	90.00	558.25	90.00	568.00	PiedL
353	660	661	90.00	568.00	90.00	577.75	PiedL
354	661	662	90.00	577.75	90.00	587.50	PiedL
355	662	663	90.00	587.50	90.00	597.25	PiedL
356	663	664	90.00	597.25	90.00	607.00	PiedL
357	664	665	90.00	607.00	90.00	616.75	PiedL
358	665	666	90.00	616.75	90.00	626.50	PiedL
359	666	667	90.00	626.50	90.00	636.25	PiedL
360	667	668	90.00	636.25	90.00	646.00	PiedL
361	668	669	90.00	646.00	90.00	655.75	PiedL
362	669	670	90.00	655.75	90.00	665.50	PiedL
363	670	671	90.00	665.50	90.00	675.25	PiedL
364	671	672	90.00	675.25	90.00	685.00	PiedL
365	672	673	90.00	685.00	90.00	694.75	PiedL
366	673	674	90.00	694.75	90.00	704.50	PiedL
367	674	675	90.00	704.50	90.00	714.25	PiedL
368	675	676	90.00	714.25	90.00	724.00	PiedL
369	676	677	90.00	724.00	90.00	733.75	PiedL
370	677	678	90.00	733.75	90.00	743.50	PiedL
371	678	679	90.00	743.50	90.00	753.25	PiedL
372	679	680	90.00	753.25	90.00	763.00	PiedL
373	680	681	90.00	763.00	90.00	772.75	PiedL
374	681	682	90.00	772.75	90.00	782.50	PiedL
375	682	683	90.00	782.50	90.00	792.25	PiedL
376	683	684	90.00	792.25	90.00	802.00	PiedL
377	684	685	90.00	802.00	90.00	811.75	PiedL
378	685	686	90.00	811.75	90.00	821.50	PiedL
379	686	687	90.00	821.50	90.00	831.25	PiedL
380	687	688	90.00	831.25	90.00	841.00	PiedL
381	688	689	90.00	841.00	90.00	850.75	PiedL
382	689	690	90.00	850.75	90.00	860.50	PiedL
383	690	691	90.00	860.50	90.00	870.25	PiedL
384	691	929	90.00	870.25	90.00	880.00	PiedL
385	305	771	3097.00	100.00	3097.00	109.75	PiedR
386	771	772	3097.00	109.75	3097.00	119.50	PiedR
387	772	773	3097.00	119.50	3097.00	129.25	PiedR
388	773	774	3097.00	129.25	3097.00	139.00	PiedR
389	774	775	3097.00	139.00	3097.00	148.75	PiedR
390	775	776	3097.00	148.75	3097.00	158.50	PiedR
391	776	777	3097.00	158.50	3097.00	168.25	PiedR
392	777	778	3097.00	168.25	3097.00	178.00	PiedR
393	778	779	3097.00	178.00	3097.00	187.75	PiedR
394	779	780	3097.00	187.75	3097.00	197.50	PiedR
395	780	781	3097.00	197.50	3097.00	207.25	PiedR
396	781	782	3097.00	207.25	3097.00	217.00	PiedR
397	782	783	3097.00	217.00	3097.00	226.75	PiedR
398	783	784	3097.00	226.75	3097.00	236.50	PiedR
399	784	785	3097.00	236.50	3097.00	246.25	PiedR
400	785	786	3097.00	246.25	3097.00	256.00	PiedR
401	786	787	3097.00	256.00	3097.00	265.75	PiedR
402	787	788	3097.00	265.75	3097.00	275.50	PiedR
403	788	789	3097.00	275.50	3097.00	285.25	PiedR
404	789	790	3097.00	285.25	3097.00	295.00	PiedR
405	790	791	3097.00	295.00	3097.00	304.75	PiedR
406	791	792	3097.00	304.75	3097.00	314.50	PiedR
407	792	793	3097.00	314.50	3097.00	324.25	PiedR
408	793	794	3097.00	324.25	3097.00	334.00	PiedR
409	794	795	3097.00	334.00	3097.00	343.75	PiedR
410	795	796	3097.00	343.75	3097.00	353.50	PiedR
411	796	797	3097.00	353.50	3097.00	363.25	PiedR
412	797	798	3097.00	363.25	3097.00	373.00	PiedR
413	798	799	3097.00	373.00	3097.00	382.75	PiedR
414	799	800	3097.00	382.75	3097.00	392.50	PiedR
415	800	801	3097.00	392.50	3097.00	402.25	PiedR
416	801	802	3097.00	402.25	3097.00	412.00	PiedR
417	802	803	3097.00	412.00	3097.00	421.75	PiedR
418	803	804	3097.00	421.75	3097.00	431.50	PiedR
419	804	805	3097.00	431.50	3097.00	441.25	PiedR
420	805	806	3097.00	441.25	3097.00	451.00	PiedR
421	806	807	3097.00	451.00	3097.00	460.75	PiedR
422	807	808	3097.00	460.75	3097.00	470.50	PiedR
423	808	809	3097.00	470.50	3097.00	480.25	PiedR
424	809	810	3097.00	480.25	3097.00	490.00	PiedR

425	810	811	3097.00	490.00	3097.00	499.75	PiedR
426	811	812	3097.00	499.75	3097.00	509.50	PiedR
427	812	813	3097.00	509.50	3097.00	519.25	PiedR
428	813	814	3097.00	519.25	3097.00	529.00	PiedR
429	814	815	3097.00	529.00	3097.00	538.75	PiedR
430	815	816	3097.00	538.75	3097.00	548.50	PiedR
431	816	817	3097.00	548.50	3097.00	558.25	PiedR
432	817	818	3097.00	558.25	3097.00	568.00	PiedR
433	818	819	3097.00	568.00	3097.00	577.75	PiedR
434	819	820	3097.00	577.75	3097.00	587.50	PiedR
435	820	821	3097.00	587.50	3097.00	597.25	PiedR
436	821	822	3097.00	597.25	3097.00	607.00	PiedR
437	822	823	3097.00	607.00	3097.00	616.75	PiedR
438	823	824	3097.00	616.75	3097.00	626.50	PiedR
439	824	825	3097.00	626.50	3097.00	636.25	PiedR
440	825	826	3097.00	636.25	3097.00	646.00	PiedR
441	826	827	3097.00	646.00	3097.00	655.75	PiedR
442	827	828	3097.00	655.75	3097.00	665.50	PiedR
443	828	829	3097.00	665.50	3097.00	675.25	PiedR
444	829	830	3097.00	675.25	3097.00	685.00	PiedR
445	830	831	3097.00	685.00	3097.00	694.75	PiedR
446	831	832	3097.00	694.75	3097.00	704.50	PiedR
447	832	833	3097.00	704.50	3097.00	714.25	PiedR
448	833	834	3097.00	714.25	3097.00	724.00	PiedR
449	834	835	3097.00	724.00	3097.00	733.75	PiedR
450	835	836	3097.00	733.75	3097.00	743.50	PiedR
451	836	837	3097.00	743.50	3097.00	753.25	PiedR
452	837	838	3097.00	753.25	3097.00	763.00	PiedR
453	838	839	3097.00	763.00	3097.00	772.75	PiedR
454	839	840	3097.00	772.75	3097.00	782.50	PiedR
455	840	841	3097.00	782.50	3097.00	792.25	PiedR
456	841	842	3097.00	792.25	3097.00	802.00	PiedR
457	842	843	3097.00	802.00	3097.00	811.75	PiedR
458	843	844	3097.00	811.75	3097.00	821.50	PiedR
459	844	845	3097.00	821.50	3097.00	831.25	PiedR
460	845	846	3097.00	831.25	3097.00	841.00	PiedR
461	846	847	3097.00	841.00	3097.00	850.75	PiedR
462	847	848	3097.00	850.75	3097.00	860.50	PiedR
463	848	849	3097.00	860.50	3097.00	870.25	PiedR
464	849	1084	3097.00	870.25	3097.00	880.00	PiedR
465	929	930	90.00	880.00	108.00	880.00	Trav
466	930	931	108.00	880.00	126.00	880.00	Trav
467	931	932	126.00	880.00	144.00	880.00	Trav
468	932	933	144.00	880.00	162.00	880.00	Trav
469	933	934	162.00	880.00	180.00	880.00	Trav
470	934	935	180.00	880.00	198.77	880.00	Trav
471	935	936	198.77	880.00	217.54	880.00	Trav
472	936	937	217.54	880.00	236.31	880.00	Trav
473	937	938	236.31	880.00	255.08	880.00	Trav
474	938	939	255.08	880.00	273.85	880.00	Trav
475	939	940	273.85	880.00	292.62	880.00	Trav
476	940	941	292.62	880.00	311.38	880.00	Trav
477	941	942	311.38	880.00	330.15	880.00	Trav
478	942	943	330.15	880.00	348.92	880.00	Trav
479	943	944	348.92	880.00	367.69	880.00	Trav
480	944	945	367.69	880.00	386.46	880.00	Trav
481	945	946	386.46	880.00	405.23	880.00	Trav
482	946	947	405.23	880.00	424.00	880.00	Trav
483	947	948	424.00	880.00	443.66	880.00	Trav
484	948	949	443.66	880.00	463.31	880.00	Trav
485	949	950	463.31	880.00	482.97	880.00	Trav
486	950	951	482.97	880.00	502.63	880.00	Trav
487	951	952	502.63	880.00	522.28	880.00	Trav
488	952	953	522.28	880.00	541.94	880.00	Trav
489	953	954	541.94	880.00	561.60	880.00	Trav
490	954	955	561.60	880.00	581.25	880.00	Trav
491	955	956	581.25	880.00	600.91	880.00	Trav
492	956	957	600.91	880.00	620.57	880.00	Trav
493	957	958	620.57	880.00	640.23	880.00	Trav
494	958	959	640.23	880.00	659.88	880.00	Trav
495	959	960	659.88	880.00	679.54	880.00	Trav
496	960	961	679.54	880.00	699.20	880.00	Trav
497	961	962	699.20	880.00	718.85	880.00	Trav
498	962	963	718.85	880.00	738.51	880.00	Trav

499	963	964	738.51	880.00	758.17	880.00	Trav
500	964	965	758.17	880.00	777.82	880.00	Trav
501	965	966	777.82	880.00	797.48	880.00	Trav
502	966	967	797.48	880.00	817.14	880.00	Trav
503	967	968	817.14	880.00	836.79	880.00	Trav
504	968	969	836.79	880.00	856.45	880.00	Trav
505	969	970	856.45	880.00	876.11	880.00	Trav
506	970	971	876.11	880.00	895.76	880.00	Trav
507	971	972	895.76	880.00	915.42	880.00	Trav
508	972	973	915.42	880.00	935.08	880.00	Trav
509	973	974	935.08	880.00	954.74	880.00	Trav
510	974	975	954.74	880.00	974.39	880.00	Trav
511	975	976	974.39	880.00	994.05	880.00	Trav
512	976	977	994.05	880.00	1013.71	880.00	Trav
513	977	978	1013.71	880.00	1033.36	880.00	Trav
514	978	979	1033.36	880.00	1053.02	880.00	Trav
515	979	980	1053.02	880.00	1072.68	880.00	Trav
516	980	981	1072.68	880.00	1092.33	880.00	Trav
517	981	982	1092.33	880.00	1111.99	880.00	Trav
518	982	983	1111.99	880.00	1131.65	880.00	Trav
519	983	984	1131.65	880.00	1151.30	880.00	Trav
520	984	985	1151.30	880.00	1170.96	880.00	Trav
521	985	986	1170.96	880.00	1190.62	880.00	Trav
522	986	987	1190.62	880.00	1210.27	880.00	Trav
523	987	988	1210.27	880.00	1229.93	880.00	Trav
524	988	989	1229.93	880.00	1249.59	880.00	Trav
525	989	990	1249.59	880.00	1269.25	880.00	Trav
526	990	991	1269.25	880.00	1288.90	880.00	Trav
527	991	992	1288.90	880.00	1308.56	880.00	Trav
528	992	993	1308.56	880.00	1328.22	880.00	Trav
529	993	994	1328.22	880.00	1347.87	880.00	Trav
530	994	995	1347.87	880.00	1367.53	880.00	Trav
531	995	996	1367.53	880.00	1387.19	880.00	Trav
532	996	997	1387.19	880.00	1406.84	880.00	Trav
533	997	998	1406.84	880.00	1426.50	880.00	Trav
534	998	999	1426.50	880.00	1445.06	880.00	Trav
535	999	1000	1445.06	880.00	1463.61	880.00	Trav
536	1000	1001	1463.61	880.00	1482.17	880.00	Trav
537	1001	1002	1482.17	880.00	1500.72	880.00	Trav
538	1002	1003	1500.72	880.00	1519.28	880.00	Trav
539	1003	1004	1519.28	880.00	1537.83	880.00	Trav
540	1004	1005	1537.83	880.00	1556.39	880.00	Trav
541	1005	1006	1556.39	880.00	1574.94	880.00	Trav
542	1006	1007	1574.94	880.00	1593.50	880.00	Trav
543	1007	1008	1593.50	880.00	1612.06	880.00	Trav
544	1008	1009	1612.06	880.00	1630.61	880.00	Trav
545	1009	1010	1630.61	880.00	1649.17	880.00	Trav
546	1010	1011	1649.17	880.00	1667.72	880.00	Trav
547	1011	1012	1667.72	880.00	1686.28	880.00	Trav
548	1012	1013	1686.28	880.00	1704.83	880.00	Trav
549	1013	1014	1704.83	880.00	1723.39	880.00	Trav
550	1014	1015	1723.39	880.00	1741.94	880.00	Trav
551	1015	1016	1741.94	880.00	1760.50	880.00	Trav
552	1016	1017	1760.50	880.00	1780.29	880.00	Trav
553	1017	1018	1780.29	880.00	1800.07	880.00	Trav
554	1018	1019	1800.07	880.00	1819.86	880.00	Trav
555	1019	1020	1819.86	880.00	1839.64	880.00	Trav
556	1020	1021	1839.64	880.00	1859.43	880.00	Trav
557	1021	1022	1859.43	880.00	1879.21	880.00	Trav
558	1022	1023	1879.21	880.00	1899.00	880.00	Trav
559	1023	1024	1899.00	880.00	1918.79	880.00	Trav
560	1024	1025	1918.79	880.00	1938.57	880.00	Trav
561	1025	1026	1938.57	880.00	1958.36	880.00	Trav
562	1026	1027	1958.36	880.00	1978.14	880.00	Trav
563	1027	1028	1978.14	880.00	1997.93	880.00	Trav
564	1028	1029	1997.93	880.00	2017.71	880.00	Trav
565	1029	1030	2017.71	880.00	2037.50	880.00	Trav
566	1030	1031	2037.50	880.00	2057.29	880.00	Trav
567	1031	1032	2057.29	880.00	2077.07	880.00	Trav
568	1032	1033	2077.07	880.00	2096.86	880.00	Trav
569	1033	1034	2096.86	880.00	2116.64	880.00	Trav
570	1034	1035	2116.64	880.00	2136.43	880.00	Trav
571	1035	1036	2136.43	880.00	2156.21	880.00	Trav
572	1036	1037	2156.21	880.00	2176.00	880.00	Trav

573	1037	1038	2176.00	880.00	2195.79	880.00	Trav
574	1038	1039	2195.79	880.00	2215.57	880.00	Trav
575	1039	1040	2215.57	880.00	2235.36	880.00	Trav
576	1040	1041	2235.36	880.00	2255.14	880.00	Trav
577	1041	1042	2255.14	880.00	2274.93	880.00	Trav
578	1042	1043	2274.93	880.00	2294.71	880.00	Trav
579	1043	1044	2294.71	880.00	2314.50	880.00	Trav
580	1044	1045	2314.50	880.00	2334.29	880.00	Trav
581	1045	1046	2334.29	880.00	2354.07	880.00	Trav
582	1046	1047	2354.07	880.00	2373.86	880.00	Trav
583	1047	1048	2373.86	880.00	2393.64	880.00	Trav
584	1048	1049	2393.64	880.00	2413.43	880.00	Trav
585	1049	1050	2413.43	880.00	2433.21	880.00	Trav
586	1050	1051	2433.21	880.00	2453.00	880.00	Trav
587	1051	1052	2453.00	880.00	2472.79	880.00	Trav
588	1052	1053	2472.79	880.00	2492.57	880.00	Trav
589	1053	1054	2492.57	880.00	2512.36	880.00	Trav
590	1054	1055	2512.36	880.00	2532.14	880.00	Trav
591	1055	1056	2532.14	880.00	2551.93	880.00	Trav
592	1056	1057	2551.93	880.00	2571.71	880.00	Trav
593	1057	1058	2571.71	880.00	2591.50	880.00	Trav
594	1058	1059	2591.50	880.00	2611.29	880.00	Trav
595	1059	1060	2611.29	880.00	2631.07	880.00	Trav
596	1060	1061	2631.07	880.00	2650.86	880.00	Trav
597	1061	1062	2650.86	880.00	2670.64	880.00	Trav
598	1062	1063	2670.64	880.00	2690.43	880.00	Trav
599	1063	1064	2690.43	880.00	2710.21	880.00	Trav
600	1064	1065	2710.21	880.00	2730.00	880.00	Trav
601	1065	1066	2730.00	880.00	2749.79	880.00	Trav
602	1066	1067	2749.79	880.00	2769.57	880.00	Trav
603	1067	1068	2769.57	880.00	2789.36	880.00	Trav
604	1068	1069	2789.36	880.00	2809.14	880.00	Trav
605	1069	1070	2809.14	880.00	2828.93	880.00	Trav
606	1070	1071	2828.93	880.00	2848.71	880.00	Trav
607	1071	1072	2848.71	880.00	2868.50	880.00	Trav
608	1072	1073	2868.50	880.00	2888.29	880.00	Trav
609	1073	1074	2888.29	880.00	2908.07	880.00	Trav
610	1074	1075	2908.07	880.00	2927.86	880.00	Trav
611	1075	1076	2927.86	880.00	2947.64	880.00	Trav
612	1076	1077	2947.64	880.00	2967.43	880.00	Trav
613	1077	1078	2967.43	880.00	2987.21	880.00	Trav
614	1078	1079	2987.21	880.00	3007.00	880.00	Trav
615	1079	1080	3007.00	880.00	3025.00	880.00	Trav
616	1080	1081	3025.00	880.00	3043.00	880.00	Trav
617	1081	1082	3043.00	880.00	3061.00	880.00	Trav
618	1082	1083	3061.00	880.00	3079.00	880.00	Trav
619	1083	1084	3079.00	880.00	3097.00	880.00	Trav
620	1	306	90.00	100.00	90.00	0.00	MollaF
621	2	307	99.00	100.00	99.00	0.00	MollaF
622	3	308	108.00	100.00	108.00	0.00	MollaF
623	4	309	117.00	100.00	117.00	0.00	MollaF
624	5	310	126.00	100.00	126.00	0.00	MollaF
625	6	311	135.00	100.00	135.00	0.00	MollaF
626	7	312	144.00	100.00	144.00	0.00	MollaF
627	8	313	153.00	100.00	153.00	0.00	MollaF
628	9	314	162.00	100.00	162.00	0.00	MollaF
629	10	315	171.00	100.00	171.00	0.00	MollaF
630	11	316	180.00	100.00	180.00	0.00	MollaF
631	12	317	189.95	100.00	189.95	0.00	MollaF
632	13	318	199.91	100.00	199.91	0.00	MollaF
633	14	319	209.86	100.00	209.86	0.00	MollaF
634	15	320	219.82	100.00	219.82	0.00	MollaF
635	16	321	229.77	100.00	229.77	0.00	MollaF
636	17	322	239.73	100.00	239.73	0.00	MollaF
637	18	323	249.68	100.00	249.68	0.00	MollaF
638	19	324	259.63	100.00	259.63	0.00	MollaF
639	20	325	269.59	100.00	269.59	0.00	MollaF
640	21	326	279.54	100.00	279.54	0.00	MollaF
641	22	327	289.50	100.00	289.50	0.00	MollaF
642	23	328	299.45	100.00	299.45	0.00	MollaF
643	24	329	309.40	100.00	309.40	0.00	MollaF
644	25	330	319.36	100.00	319.36	0.00	MollaF
645	26	331	329.31	100.00	329.31	0.00	MollaF
646	27	332	339.27	100.00	339.27	0.00	MollaF

647	28	333	349.22	100.00	349.22	0.00	MollaF
648	29	334	359.18	100.00	359.18	0.00	MollaF
649	30	335	369.13	100.00	369.13	0.00	MollaF
650	31	336	379.08	100.00	379.08	0.00	MollaF
651	32	337	389.04	100.00	389.04	0.00	MollaF
652	33	338	398.99	100.00	398.99	0.00	MollaF
653	34	339	408.95	100.00	408.95	0.00	MollaF
654	35	340	418.90	100.00	418.90	0.00	MollaF
655	36	341	428.86	100.00	428.86	0.00	MollaF
656	37	342	438.81	100.00	438.81	0.00	MollaF
657	38	343	448.76	100.00	448.76	0.00	MollaF
658	39	344	458.72	100.00	458.72	0.00	MollaF
659	40	345	468.67	100.00	468.67	0.00	MollaF
660	41	346	478.63	100.00	478.63	0.00	MollaF
661	42	347	488.58	100.00	488.58	0.00	MollaF
662	43	348	498.54	100.00	498.54	0.00	MollaF
663	44	349	508.49	100.00	508.49	0.00	MollaF
664	45	350	518.44	100.00	518.44	0.00	MollaF
665	46	351	528.40	100.00	528.40	0.00	MollaF
666	47	352	538.35	100.00	538.35	0.00	MollaF
667	48	353	548.31	100.00	548.31	0.00	MollaF
668	49	354	558.26	100.00	558.26	0.00	MollaF
669	50	355	568.21	100.00	568.21	0.00	MollaF
670	51	356	578.17	100.00	578.17	0.00	MollaF
671	52	357	588.12	100.00	588.12	0.00	MollaF
672	53	358	598.08	100.00	598.08	0.00	MollaF
673	54	359	608.03	100.00	608.03	0.00	MollaF
674	55	360	617.99	100.00	617.99	0.00	MollaF
675	56	361	627.94	100.00	627.94	0.00	MollaF
676	57	362	637.89	100.00	637.89	0.00	MollaF
677	58	363	647.85	100.00	647.85	0.00	MollaF
678	59	364	657.80	100.00	657.80	0.00	MollaF
679	60	365	667.76	100.00	667.76	0.00	MollaF
680	61	366	677.71	100.00	677.71	0.00	MollaF
681	62	367	687.67	100.00	687.67	0.00	MollaF
682	63	368	697.62	100.00	697.62	0.00	MollaF
683	64	369	707.57	100.00	707.57	0.00	MollaF
684	65	370	717.53	100.00	717.53	0.00	MollaF
685	66	371	727.48	100.00	727.48	0.00	MollaF
686	67	372	737.44	100.00	737.44	0.00	MollaF
687	68	373	747.39	100.00	747.39	0.00	MollaF
688	69	374	757.35	100.00	757.35	0.00	MollaF
689	70	375	767.30	100.00	767.30	0.00	MollaF
690	71	376	777.25	100.00	777.25	0.00	MollaF
691	72	377	787.21	100.00	787.21	0.00	MollaF
692	73	378	797.16	100.00	797.16	0.00	MollaF
693	74	379	807.12	100.00	807.12	0.00	MollaF
694	75	380	817.07	100.00	817.07	0.00	MollaF
695	76	381	827.02	100.00	827.02	0.00	MollaF
696	77	382	836.98	100.00	836.98	0.00	MollaF
697	78	383	846.93	100.00	846.93	0.00	MollaF
698	79	384	856.89	100.00	856.89	0.00	MollaF
699	80	385	866.84	100.00	866.84	0.00	MollaF
700	81	386	876.80	100.00	876.80	0.00	MollaF
701	82	387	886.75	100.00	886.75	0.00	MollaF
702	83	388	896.70	100.00	896.70	0.00	MollaF
703	84	389	906.66	100.00	906.66	0.00	MollaF
704	85	390	916.61	100.00	916.61	0.00	MollaF
705	86	391	926.57	100.00	926.57	0.00	MollaF
706	87	392	936.52	100.00	936.52	0.00	MollaF
707	88	393	946.48	100.00	946.48	0.00	MollaF
708	89	394	956.43	100.00	956.43	0.00	MollaF
709	90	395	966.38	100.00	966.38	0.00	MollaF
710	91	396	976.34	100.00	976.34	0.00	MollaF
711	92	397	986.29	100.00	986.29	0.00	MollaF
712	93	398	996.25	100.00	996.25	0.00	MollaF
713	94	399	1006.20	100.00	1006.20	0.00	MollaF
714	95	400	1016.15	100.00	1016.15	0.00	MollaF
715	96	401	1026.11	100.00	1026.11	0.00	MollaF
716	97	402	1036.06	100.00	1036.06	0.00	MollaF
717	98	403	1046.02	100.00	1046.02	0.00	MollaF
718	99	404	1055.97	100.00	1055.97	0.00	MollaF
719	100	405	1065.93	100.00	1065.93	0.00	MollaF
720	101	406	1075.88	100.00	1075.88	0.00	MollaF

721	102	407	1085.83	100.00	1085.83	0.00	MollaF
722	103	408	1095.79	100.00	1095.79	0.00	MollaF
723	104	409	1105.74	100.00	1105.74	0.00	MollaF
724	105	410	1115.70	100.00	1115.70	0.00	MollaF
725	106	411	1125.65	100.00	1125.65	0.00	MollaF
726	107	412	1135.61	100.00	1135.61	0.00	MollaF
727	108	413	1145.56	100.00	1145.56	0.00	MollaF
728	109	414	1155.51	100.00	1155.51	0.00	MollaF
729	110	415	1165.47	100.00	1165.47	0.00	MollaF
730	111	416	1175.42	100.00	1175.42	0.00	MollaF
731	112	417	1185.38	100.00	1185.38	0.00	MollaF
732	113	418	1195.33	100.00	1195.33	0.00	MollaF
733	114	419	1205.29	100.00	1205.29	0.00	MollaF
734	115	420	1215.24	100.00	1215.24	0.00	MollaF
735	116	421	1225.19	100.00	1225.19	0.00	MollaF
736	117	422	1235.15	100.00	1235.15	0.00	MollaF
737	118	423	1245.10	100.00	1245.10	0.00	MollaF
738	119	424	1255.06	100.00	1255.06	0.00	MollaF
739	120	425	1265.01	100.00	1265.01	0.00	MollaF
740	121	426	1274.96	100.00	1274.96	0.00	MollaF
741	122	427	1284.92	100.00	1284.92	0.00	MollaF
742	123	428	1294.87	100.00	1294.87	0.00	MollaF
743	124	429	1304.83	100.00	1304.83	0.00	MollaF
744	125	430	1314.78	100.00	1314.78	0.00	MollaF
745	126	431	1324.74	100.00	1324.74	0.00	MollaF
746	127	432	1334.69	100.00	1334.69	0.00	MollaF
747	128	433	1344.64	100.00	1344.64	0.00	MollaF
748	129	434	1354.60	100.00	1354.60	0.00	MollaF
749	130	435	1364.55	100.00	1364.55	0.00	MollaF
750	131	436	1374.51	100.00	1374.51	0.00	MollaF
751	132	437	1384.46	100.00	1384.46	0.00	MollaF
752	133	438	1394.42	100.00	1394.42	0.00	MollaF
753	134	439	1404.37	100.00	1404.37	0.00	MollaF
754	135	440	1414.32	100.00	1414.32	0.00	MollaF
755	136	441	1424.28	100.00	1424.28	0.00	MollaF
756	137	442	1434.23	100.00	1434.23	0.00	MollaF
757	138	443	1444.19	100.00	1444.19	0.00	MollaF
758	139	444	1454.14	100.00	1454.14	0.00	MollaF
759	140	445	1464.10	100.00	1464.10	0.00	MollaF
760	141	446	1474.05	100.00	1474.05	0.00	MollaF
761	142	447	1484.00	100.00	1484.00	0.00	MollaF
762	143	448	1493.96	100.00	1493.96	0.00	MollaF
763	144	449	1503.91	100.00	1503.91	0.00	MollaF
764	145	450	1513.87	100.00	1513.87	0.00	MollaF
765	146	451	1523.82	100.00	1523.82	0.00	MollaF
766	147	452	1533.77	100.00	1533.77	0.00	MollaF
767	148	453	1543.73	100.00	1543.73	0.00	MollaF
768	149	454	1553.68	100.00	1553.68	0.00	MollaF
769	150	455	1563.64	100.00	1563.64	0.00	MollaF
770	151	456	1573.59	100.00	1573.59	0.00	MollaF
771	152	457	1583.55	100.00	1583.55	0.00	MollaF
772	153	458	1593.50	100.00	1593.50	0.00	MollaF
773	154	459	1603.45	100.00	1603.45	0.00	MollaF
774	155	460	1613.41	100.00	1613.41	0.00	MollaF
775	156	461	1623.36	100.00	1623.36	0.00	MollaF
776	157	462	1633.32	100.00	1633.32	0.00	MollaF
777	158	463	1643.27	100.00	1643.27	0.00	MollaF
778	159	464	1653.23	100.00	1653.23	0.00	MollaF
779	160	465	1663.18	100.00	1663.18	0.00	MollaF
780	161	466	1673.13	100.00	1673.13	0.00	MollaF
781	162	467	1683.09	100.00	1683.09	0.00	MollaF
782	163	468	1693.04	100.00	1693.04	0.00	MollaF
783	164	469	1703.00	100.00	1703.00	0.00	MollaF
784	165	470	1712.95	100.00	1712.95	0.00	MollaF
785	166	471	1722.90	100.00	1722.90	0.00	MollaF
786	167	472	1732.86	100.00	1732.86	0.00	MollaF
787	168	473	1742.81	100.00	1742.81	0.00	MollaF
788	169	474	1752.77	100.00	1752.77	0.00	MollaF
789	170	475	1762.72	100.00	1762.72	0.00	MollaF
790	171	476	1772.68	100.00	1772.68	0.00	MollaF
791	172	477	1782.63	100.00	1782.63	0.00	MollaF
792	173	478	1792.58	100.00	1792.58	0.00	MollaF
793	174	479	1802.54	100.00	1802.54	0.00	MollaF
794	175	480	1812.49	100.00	1812.49	0.00	MollaF

795	176	481	1822.45	100.00	1822.45	0.00	MollaF
796	177	482	1832.40	100.00	1832.40	0.00	MollaF
797	178	483	1842.36	100.00	1842.36	0.00	MollaF
798	179	484	1852.31	100.00	1852.31	0.00	MollaF
799	180	485	1862.26	100.00	1862.26	0.00	MollaF
800	181	486	1872.22	100.00	1872.22	0.00	MollaF
801	182	487	1882.17	100.00	1882.17	0.00	MollaF
802	183	488	1892.13	100.00	1892.13	0.00	MollaF
803	184	489	1902.08	100.00	1902.08	0.00	MollaF
804	185	490	1912.04	100.00	1912.04	0.00	MollaF
805	186	491	1921.99	100.00	1921.99	0.00	MollaF
806	187	492	1931.94	100.00	1931.94	0.00	MollaF
807	188	493	1941.90	100.00	1941.90	0.00	MollaF
808	189	494	1951.85	100.00	1951.85	0.00	MollaF
809	190	495	1961.81	100.00	1961.81	0.00	MollaF
810	191	496	1971.76	100.00	1971.76	0.00	MollaF
811	192	497	1981.71	100.00	1981.71	0.00	MollaF
812	193	498	1991.67	100.00	1991.67	0.00	MollaF
813	194	499	2001.62	100.00	2001.62	0.00	MollaF
814	195	500	2011.58	100.00	2011.58	0.00	MollaF
815	196	501	2021.53	100.00	2021.53	0.00	MollaF
816	197	502	2031.49	100.00	2031.49	0.00	MollaF
817	198	503	2041.44	100.00	2041.44	0.00	MollaF
818	199	504	2051.39	100.00	2051.39	0.00	MollaF
819	200	505	2061.35	100.00	2061.35	0.00	MollaF
820	201	506	2071.30	100.00	2071.30	0.00	MollaF
821	202	507	2081.26	100.00	2081.26	0.00	MollaF
822	203	508	2091.21	100.00	2091.21	0.00	MollaF
823	204	509	2101.17	100.00	2101.17	0.00	MollaF
824	205	510	2111.12	100.00	2111.12	0.00	MollaF
825	206	511	2121.07	100.00	2121.07	0.00	MollaF
826	207	512	2131.03	100.00	2131.03	0.00	MollaF
827	208	513	2140.98	100.00	2140.98	0.00	MollaF
828	209	514	2150.94	100.00	2150.94	0.00	MollaF
829	210	515	2160.89	100.00	2160.89	0.00	MollaF
830	211	516	2170.85	100.00	2170.85	0.00	MollaF
831	212	517	2180.80	100.00	2180.80	0.00	MollaF
832	213	518	2190.75	100.00	2190.75	0.00	MollaF
833	214	519	2200.71	100.00	2200.71	0.00	MollaF
834	215	520	2210.66	100.00	2210.66	0.00	MollaF
835	216	521	2220.62	100.00	2220.62	0.00	MollaF
836	217	522	2230.57	100.00	2230.57	0.00	MollaF
837	218	523	2240.52	100.00	2240.52	0.00	MollaF
838	219	524	2250.48	100.00	2250.48	0.00	MollaF
839	220	525	2260.43	100.00	2260.43	0.00	MollaF
840	221	526	2270.39	100.00	2270.39	0.00	MollaF
841	222	527	2280.34	100.00	2280.34	0.00	MollaF
842	223	528	2290.30	100.00	2290.30	0.00	MollaF
843	224	529	2300.25	100.00	2300.25	0.00	MollaF
844	225	530	2310.20	100.00	2310.20	0.00	MollaF
845	226	531	2320.16	100.00	2320.16	0.00	MollaF
846	227	532	2330.11	100.00	2330.11	0.00	MollaF
847	228	533	2340.07	100.00	2340.07	0.00	MollaF
848	229	534	2350.02	100.00	2350.02	0.00	MollaF
849	230	535	2359.98	100.00	2359.98	0.00	MollaF
850	231	536	2369.93	100.00	2369.93	0.00	MollaF
851	232	537	2379.88	100.00	2379.88	0.00	MollaF
852	233	538	2389.84	100.00	2389.84	0.00	MollaF
853	234	539	2399.79	100.00	2399.79	0.00	MollaF
854	235	540	2409.75	100.00	2409.75	0.00	MollaF
855	236	541	2419.70	100.00	2419.70	0.00	MollaF
856	237	542	2429.65	100.00	2429.65	0.00	MollaF
857	238	543	2439.61	100.00	2439.61	0.00	MollaF
858	239	544	2449.56	100.00	2449.56	0.00	MollaF
859	240	545	2459.52	100.00	2459.52	0.00	MollaF
860	241	546	2469.47	100.00	2469.47	0.00	MollaF
861	242	547	2479.43	100.00	2479.43	0.00	MollaF
862	243	548	2489.38	100.00	2489.38	0.00	MollaF
863	244	549	2499.33	100.00	2499.33	0.00	MollaF
864	245	550	2509.29	100.00	2509.29	0.00	MollaF
865	246	551	2519.24	100.00	2519.24	0.00	MollaF
866	247	552	2529.20	100.00	2529.20	0.00	MollaF
867	248	553	2539.15	100.00	2539.15	0.00	MollaF
868	249	554	2549.11	100.00	2549.11	0.00	MollaF

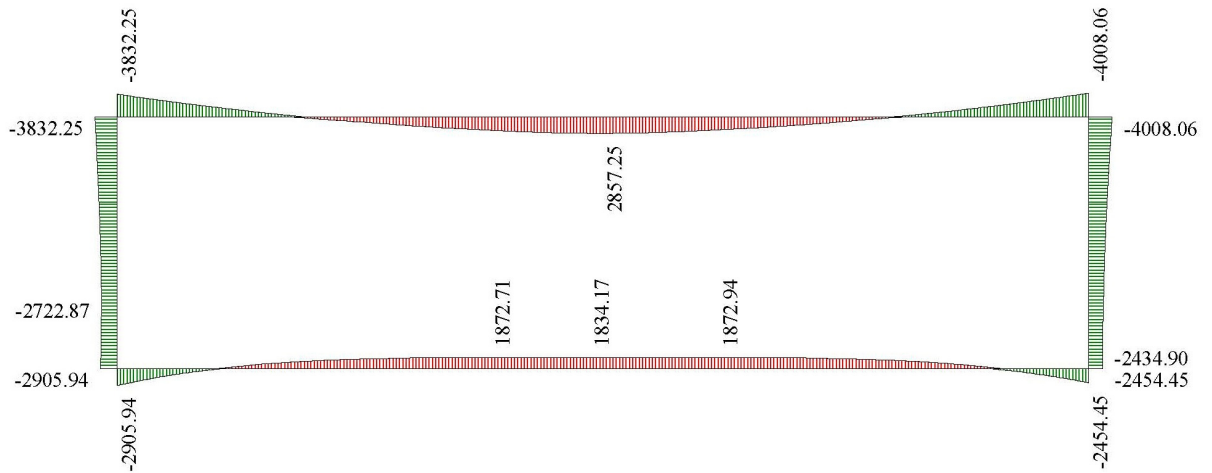
869	250	555	2559.06	100.00	2559.06	0.00	MollaF
870	251	556	2569.01	100.00	2569.01	0.00	MollaF
871	252	557	2578.97	100.00	2578.97	0.00	MollaF
872	253	558	2588.92	100.00	2588.92	0.00	MollaF
873	254	559	2598.88	100.00	2598.88	0.00	MollaF
874	255	560	2608.83	100.00	2608.83	0.00	MollaF
875	256	561	2618.79	100.00	2618.79	0.00	MollaF
876	257	562	2628.74	100.00	2628.74	0.00	MollaF
877	258	563	2638.69	100.00	2638.69	0.00	MollaF
878	259	564	2648.65	100.00	2648.65	0.00	MollaF
879	260	565	2658.60	100.00	2658.60	0.00	MollaF
880	261	566	2668.56	100.00	2668.56	0.00	MollaF
881	262	567	2678.51	100.00	2678.51	0.00	MollaF
882	263	568	2688.46	100.00	2688.46	0.00	MollaF
883	264	569	2698.42	100.00	2698.42	0.00	MollaF
884	265	570	2708.37	100.00	2708.37	0.00	MollaF
885	266	571	2718.33	100.00	2718.33	0.00	MollaF
886	267	572	2728.28	100.00	2728.28	0.00	MollaF
887	268	573	2738.24	100.00	2738.24	0.00	MollaF
888	269	574	2748.19	100.00	2748.19	0.00	MollaF
889	270	575	2758.14	100.00	2758.14	0.00	MollaF
890	271	576	2768.10	100.00	2768.10	0.00	MollaF
891	272	577	2778.05	100.00	2778.05	0.00	MollaF
892	273	578	2788.01	100.00	2788.01	0.00	MollaF
893	274	579	2797.96	100.00	2797.96	0.00	MollaF
894	275	580	2807.92	100.00	2807.92	0.00	MollaF
895	276	581	2817.87	100.00	2817.87	0.00	MollaF
896	277	582	2827.82	100.00	2827.82	0.00	MollaF
897	278	583	2837.78	100.00	2837.78	0.00	MollaF
898	279	584	2847.73	100.00	2847.73	0.00	MollaF
899	280	585	2857.69	100.00	2857.69	0.00	MollaF
900	281	586	2867.64	100.00	2867.64	0.00	MollaF
901	282	587	2877.60	100.00	2877.60	0.00	MollaF
902	283	588	2887.55	100.00	2887.55	0.00	MollaF
903	284	589	2897.50	100.00	2897.50	0.00	MollaF
904	285	590	2907.46	100.00	2907.46	0.00	MollaF
905	286	591	2917.41	100.00	2917.41	0.00	MollaF
906	287	592	2927.37	100.00	2927.37	0.00	MollaF
907	288	593	2937.32	100.00	2937.32	0.00	MollaF
908	289	594	2947.27	100.00	2947.27	0.00	MollaF
909	290	595	2957.23	100.00	2957.23	0.00	MollaF
910	291	596	2967.18	100.00	2967.18	0.00	MollaF
911	292	597	2977.14	100.00	2977.14	0.00	MollaF
912	293	598	2987.09	100.00	2987.09	0.00	MollaF
913	294	599	2997.05	100.00	2997.05	0.00	MollaF
914	295	600	3007.00	100.00	3007.00	0.00	MollaF
915	296	601	3016.00	100.00	3016.00	0.00	MollaF
916	297	602	3025.00	100.00	3025.00	0.00	MollaF
917	298	603	3034.00	100.00	3034.00	0.00	MollaF
918	299	604	3043.00	100.00	3043.00	0.00	MollaF
919	300	605	3052.00	100.00	3052.00	0.00	MollaF
920	301	606	3061.00	100.00	3061.00	0.00	MollaF
921	302	607	3070.00	100.00	3070.00	0.00	MollaF
922	303	608	3079.00	100.00	3079.00	0.00	MollaF
923	304	609	3088.00	100.00	3088.00	0.00	MollaF
924	305	610	3097.00	100.00	3097.00	0.00	MollaF
925	1	611	90.00	100.00	-10.00	100.00	MollaPL
926	613	692	90.00	109.75	-10.00	109.75	MollaPL
927	614	693	90.00	119.50	-10.00	119.50	MollaPL
928	615	694	90.00	129.25	-10.00	129.25	MollaPL
929	616	695	90.00	139.00	-10.00	139.00	MollaPL
930	617	696	90.00	148.75	-10.00	148.75	MollaPL
931	618	697	90.00	158.50	-10.00	158.50	MollaPL
932	619	698	90.00	168.25	-10.00	168.25	MollaPL
933	620	699	90.00	178.00	-10.00	178.00	MollaPL
934	621	700	90.00	187.75	-10.00	187.75	MollaPL
935	622	701	90.00	197.50	-10.00	197.50	MollaPL
936	623	702	90.00	207.25	-10.00	207.25	MollaPL
937	624	703	90.00	217.00	-10.00	217.00	MollaPL
938	625	704	90.00	226.75	-10.00	226.75	MollaPL
939	626	705	90.00	236.50	-10.00	236.50	MollaPL
940	627	706	90.00	246.25	-10.00	246.25	MollaPL
941	628	707	90.00	256.00	-10.00	256.00	MollaPL
942	629	708	90.00	265.75	-10.00	265.75	MollaPL

943	630	709	90.00	275.50	-10.00	275.50	MollaPL
944	631	710	90.00	285.25	-10.00	285.25	MollaPL
945	632	711	90.00	295.00	-10.00	295.00	MollaPL
946	633	712	90.00	304.75	-10.00	304.75	MollaPL
947	634	713	90.00	314.50	-10.00	314.50	MollaPL
948	635	714	90.00	324.25	-10.00	324.25	MollaPL
949	636	715	90.00	334.00	-10.00	334.00	MollaPL
950	637	716	90.00	343.75	-10.00	343.75	MollaPL
951	638	717	90.00	353.50	-10.00	353.50	MollaPL
952	639	718	90.00	363.25	-10.00	363.25	MollaPL
953	640	719	90.00	373.00	-10.00	373.00	MollaPL
954	641	720	90.00	382.75	-10.00	382.75	MollaPL
955	642	721	90.00	392.50	-10.00	392.50	MollaPL
956	643	722	90.00	402.25	-10.00	402.25	MollaPL
957	644	723	90.00	412.00	-10.00	412.00	MollaPL
958	645	724	90.00	421.75	-10.00	421.75	MollaPL
959	646	725	90.00	431.50	-10.00	431.50	MollaPL
960	647	726	90.00	441.25	-10.00	441.25	MollaPL
961	648	727	90.00	451.00	-10.00	451.00	MollaPL
962	649	728	90.00	460.75	-10.00	460.75	MollaPL
963	650	729	90.00	470.50	-10.00	470.50	MollaPL
964	651	730	90.00	480.25	-10.00	480.25	MollaPL
965	652	731	90.00	490.00	-10.00	490.00	MollaPL
966	653	732	90.00	499.75	-10.00	499.75	MollaPL
967	654	733	90.00	509.50	-10.00	509.50	MollaPL
968	655	734	90.00	519.25	-10.00	519.25	MollaPL
969	656	735	90.00	529.00	-10.00	529.00	MollaPL
970	657	736	90.00	538.75	-10.00	538.75	MollaPL
971	658	737	90.00	548.50	-10.00	548.50	MollaPL
972	659	738	90.00	558.25	-10.00	558.25	MollaPL
973	660	739	90.00	568.00	-10.00	568.00	MollaPL
974	661	740	90.00	577.75	-10.00	577.75	MollaPL
975	662	741	90.00	587.50	-10.00	587.50	MollaPL
976	663	742	90.00	597.25	-10.00	597.25	MollaPL
977	664	743	90.00	607.00	-10.00	607.00	MollaPL
978	665	744	90.00	616.75	-10.00	616.75	MollaPL
979	666	745	90.00	626.50	-10.00	626.50	MollaPL
980	667	746	90.00	636.25	-10.00	636.25	MollaPL
981	668	747	90.00	646.00	-10.00	646.00	MollaPL
982	669	748	90.00	655.75	-10.00	655.75	MollaPL
983	670	749	90.00	665.50	-10.00	665.50	MollaPL
984	671	750	90.00	675.25	-10.00	675.25	MollaPL
985	672	751	90.00	685.00	-10.00	685.00	MollaPL
986	673	752	90.00	694.75	-10.00	694.75	MollaPL
987	674	753	90.00	704.50	-10.00	704.50	MollaPL
988	675	754	90.00	714.25	-10.00	714.25	MollaPL
989	676	755	90.00	724.00	-10.00	724.00	MollaPL
990	677	756	90.00	733.75	-10.00	733.75	MollaPL
991	678	757	90.00	743.50	-10.00	743.50	MollaPL
992	679	758	90.00	753.25	-10.00	753.25	MollaPL
993	680	759	90.00	763.00	-10.00	763.00	MollaPL
994	681	760	90.00	772.75	-10.00	772.75	MollaPL
995	682	761	90.00	782.50	-10.00	782.50	MollaPL
996	683	762	90.00	792.25	-10.00	792.25	MollaPL
997	684	763	90.00	802.00	-10.00	802.00	MollaPL
998	685	764	90.00	811.75	-10.00	811.75	MollaPL
999	686	765	90.00	821.50	-10.00	821.50	MollaPL
1000	687	766	90.00	831.25	-10.00	831.25	MollaPL
1001	688	767	90.00	841.00	-10.00	841.00	MollaPL
1002	689	768	90.00	850.75	-10.00	850.75	MollaPL
1003	690	769	90.00	860.50	-10.00	860.50	MollaPL
1004	691	770	90.00	870.25	-10.00	870.25	MollaPL
1005	929	1085	90.00	880.00	-10.00	880.00	MollaPL
1006	305	612	3097.00	100.00	3197.00	100.00	MollaPR
1007	771	850	3097.00	109.75	3197.00	109.75	MollaPR
1008	772	851	3097.00	119.50	3197.00	119.50	MollaPR
1009	773	852	3097.00	129.25	3197.00	129.25	MollaPR
1010	774	853	3097.00	139.00	3197.00	139.00	MollaPR
1011	775	854	3097.00	148.75	3197.00	148.75	MollaPR
1012	776	855	3097.00	158.50	3197.00	158.50	MollaPR
1013	777	856	3097.00	168.25	3197.00	168.25	MollaPR
1014	778	857	3097.00	178.00	3197.00	178.00	MollaPR
1015	779	858	3097.00	187.75	3197.00	187.75	MollaPR
1016	780	859	3097.00	197.50	3197.00	197.50	MollaPR

1017	781	860	3097.00	207.25	3197.00	207.25	MollaPR
1018	782	861	3097.00	217.00	3197.00	217.00	MollaPR
1019	783	862	3097.00	226.75	3197.00	226.75	MollaPR
1020	784	863	3097.00	236.50	3197.00	236.50	MollaPR
1021	785	864	3097.00	246.25	3197.00	246.25	MollaPR
1022	786	865	3097.00	256.00	3197.00	256.00	MollaPR
1023	787	866	3097.00	265.75	3197.00	265.75	MollaPR
1024	788	867	3097.00	275.50	3197.00	275.50	MollaPR
1025	789	868	3097.00	285.25	3197.00	285.25	MollaPR
1026	790	869	3097.00	295.00	3197.00	295.00	MollaPR
1027	791	870	3097.00	304.75	3197.00	304.75	MollaPR
1028	792	871	3097.00	314.50	3197.00	314.50	MollaPR
1029	793	872	3097.00	324.25	3197.00	324.25	MollaPR
1030	794	873	3097.00	334.00	3197.00	334.00	MollaPR
1031	795	874	3097.00	343.75	3197.00	343.75	MollaPR
1032	796	875	3097.00	353.50	3197.00	353.50	MollaPR
1033	797	876	3097.00	363.25	3197.00	363.25	MollaPR
1034	798	877	3097.00	373.00	3197.00	373.00	MollaPR
1035	799	878	3097.00	382.75	3197.00	382.75	MollaPR
1036	800	879	3097.00	392.50	3197.00	392.50	MollaPR
1037	801	880	3097.00	402.25	3197.00	402.25	MollaPR
1038	802	881	3097.00	412.00	3197.00	412.00	MollaPR
1039	803	882	3097.00	421.75	3197.00	421.75	MollaPR
1040	804	883	3097.00	431.50	3197.00	431.50	MollaPR
1041	805	884	3097.00	441.25	3197.00	441.25	MollaPR
1042	806	885	3097.00	451.00	3197.00	451.00	MollaPR
1043	807	886	3097.00	460.75	3197.00	460.75	MollaPR
1044	808	887	3097.00	470.50	3197.00	470.50	MollaPR
1045	809	888	3097.00	480.25	3197.00	480.25	MollaPR
1046	810	889	3097.00	490.00	3197.00	490.00	MollaPR
1047	811	890	3097.00	499.75	3197.00	499.75	MollaPR
1048	812	891	3097.00	509.50	3197.00	509.50	MollaPR
1049	813	892	3097.00	519.25	3197.00	519.25	MollaPR
1050	814	893	3097.00	529.00	3197.00	529.00	MollaPR
1051	815	894	3097.00	538.75	3197.00	538.75	MollaPR
1052	816	895	3097.00	548.50	3197.00	548.50	MollaPR
1053	817	896	3097.00	558.25	3197.00	558.25	MollaPR
1054	818	897	3097.00	568.00	3197.00	568.00	MollaPR
1055	819	898	3097.00	577.75	3197.00	577.75	MollaPR
1056	820	899	3097.00	587.50	3197.00	587.50	MollaPR
1057	821	900	3097.00	597.25	3197.00	597.25	MollaPR
1058	822	901	3097.00	607.00	3197.00	607.00	MollaPR
1059	823	902	3097.00	616.75	3197.00	616.75	MollaPR
1060	824	903	3097.00	626.50	3197.00	626.50	MollaPR
1061	825	904	3097.00	636.25	3197.00	636.25	MollaPR
1062	826	905	3097.00	646.00	3197.00	646.00	MollaPR
1063	827	906	3097.00	655.75	3197.00	655.75	MollaPR
1064	828	907	3097.00	665.50	3197.00	665.50	MollaPR
1065	829	908	3097.00	675.25	3197.00	675.25	MollaPR
1066	830	909	3097.00	685.00	3197.00	685.00	MollaPR
1067	831	910	3097.00	694.75	3197.00	694.75	MollaPR
1068	832	911	3097.00	704.50	3197.00	704.50	MollaPR
1069	833	912	3097.00	714.25	3197.00	714.25	MollaPR
1070	834	913	3097.00	724.00	3197.00	724.00	MollaPR
1071	835	914	3097.00	733.75	3197.00	733.75	MollaPR
1072	836	915	3097.00	743.50	3197.00	743.50	MollaPR
1073	837	916	3097.00	753.25	3197.00	753.25	MollaPR
1074	838	917	3097.00	763.00	3197.00	763.00	MollaPR
1075	839	918	3097.00	772.75	3197.00	772.75	MollaPR
1076	840	919	3097.00	782.50	3197.00	782.50	MollaPR
1077	841	920	3097.00	792.25	3197.00	792.25	MollaPR
1078	842	921	3097.00	802.00	3197.00	802.00	MollaPR
1079	843	922	3097.00	811.75	3197.00	811.75	MollaPR
1080	844	923	3097.00	821.50	3197.00	821.50	MollaPR
1081	845	924	3097.00	831.25	3197.00	831.25	MollaPR
1082	846	925	3097.00	841.00	3197.00	841.00	MollaPR
1083	847	926	3097.00	850.75	3197.00	850.75	MollaPR
1084	848	927	3097.00	860.50	3197.00	860.50	MollaPR
1085	849	928	3097.00	870.25	3197.00	870.25	MollaPR
1086	1084	1086	3097.00	880.00	3197.00	880.00	MollaPR

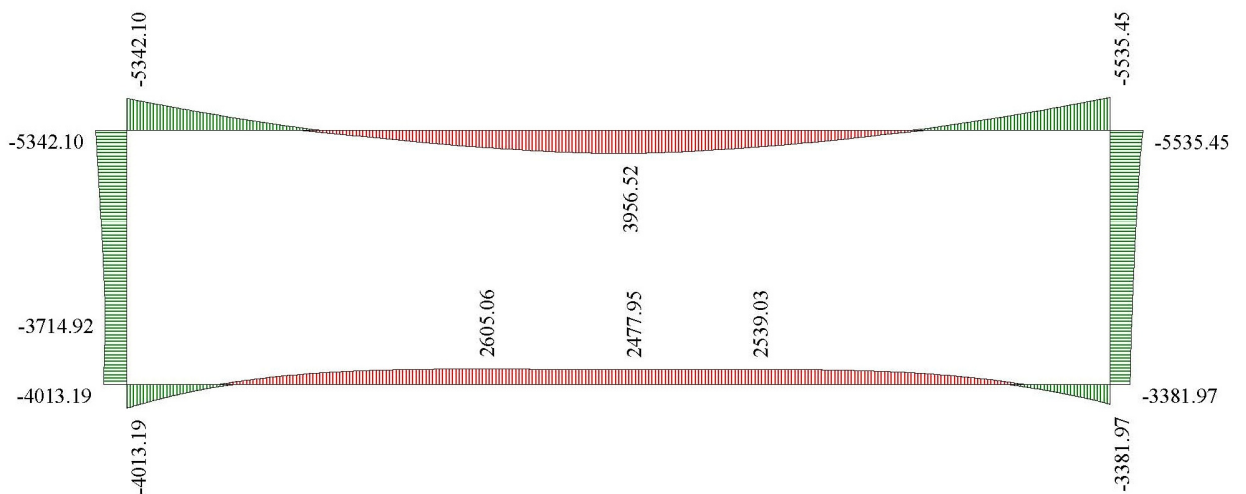
5.5.1. Diagrammi delle sollecitazioni

— 5535.447 kNm



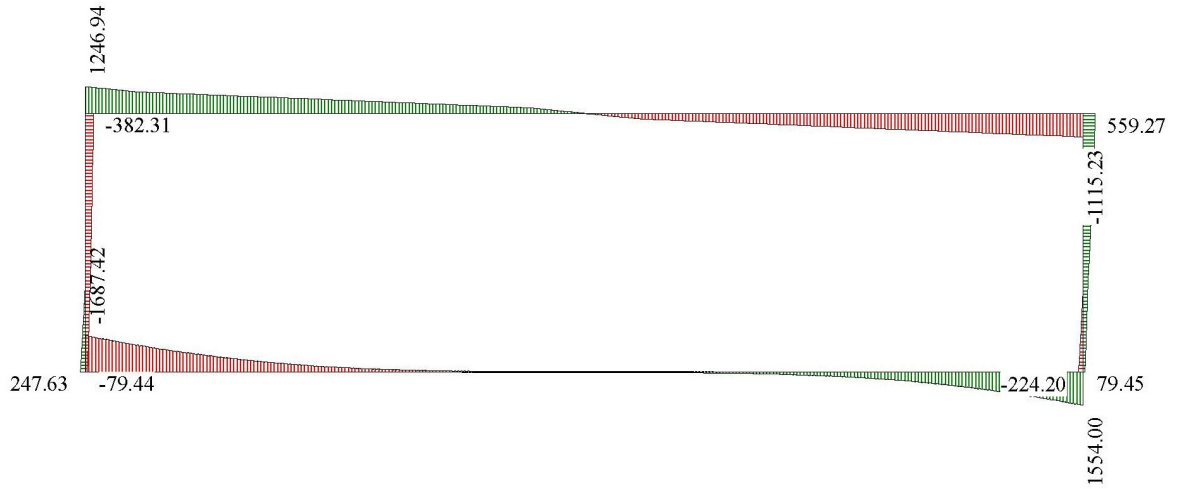
Inviluppo Momenti Flettenti SLE

— 5535.447 kNm



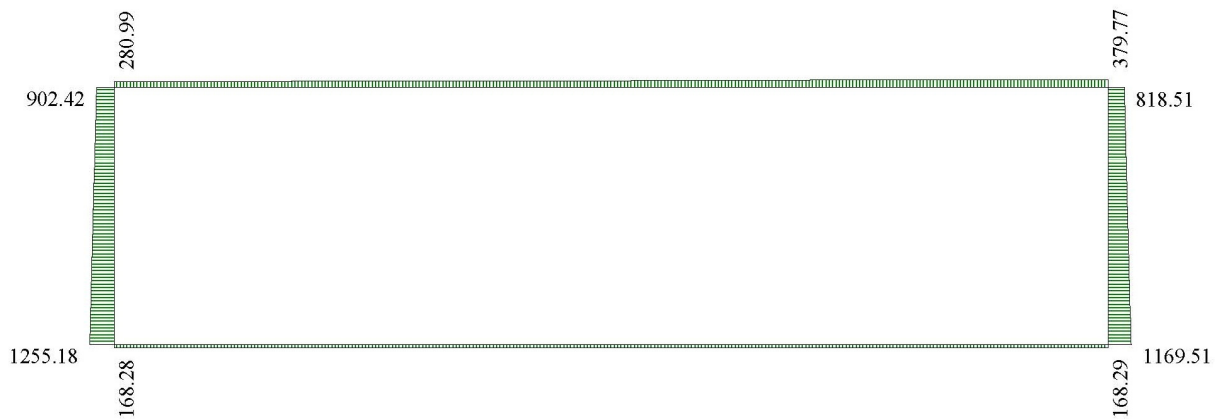
Inviluppo Momenti Flettenti SLU

— 1562.278 kN



Inviluppo Sollecitazioni di Taglio SLU

— 1705.868 kN



Inviluppo Sollecitazione di Sforzo Normale SLE

— 1705.868 kN

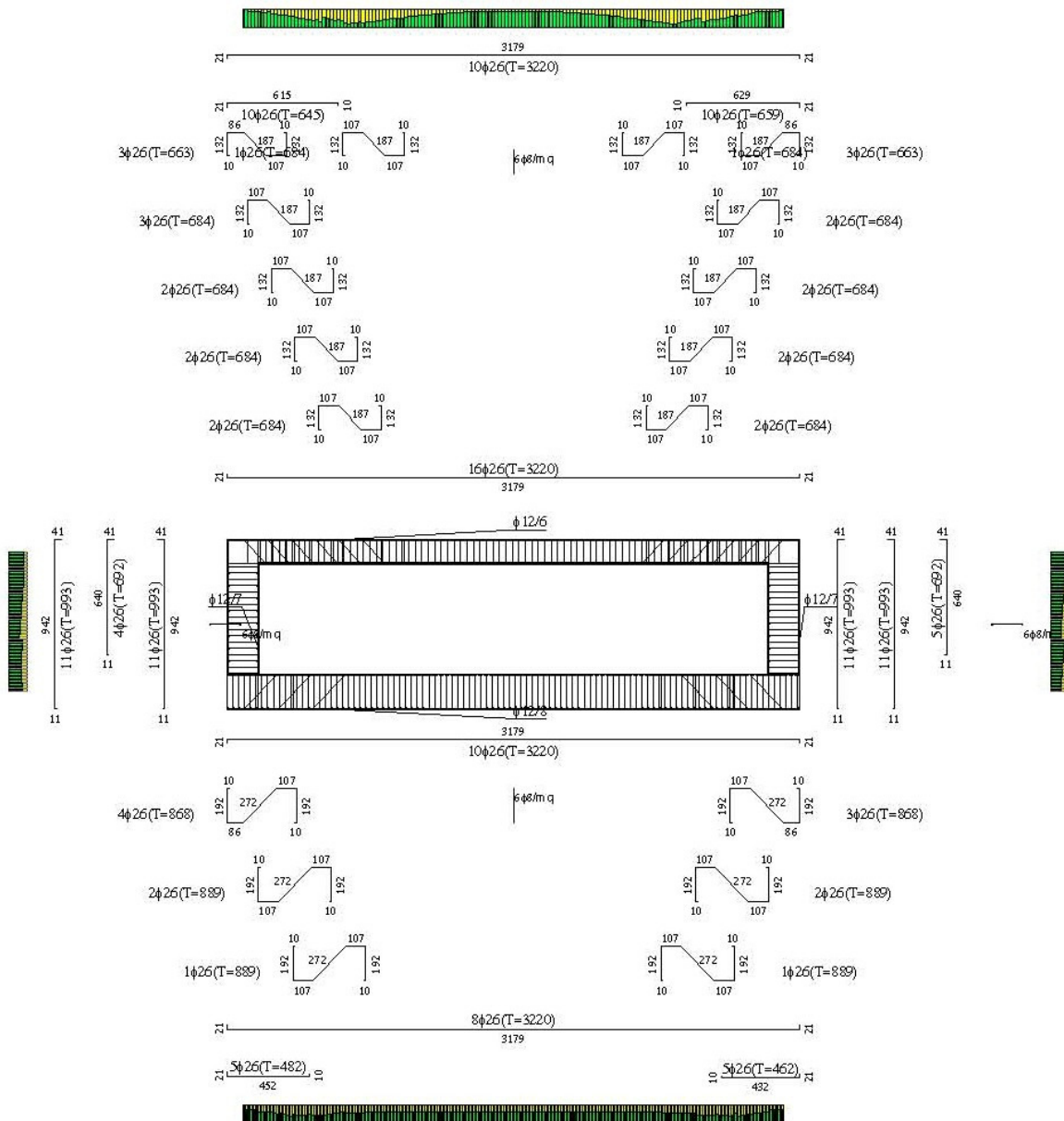


Inviluppo Sollecitazione di Sforzo Normale SLU

5.5.2. Armatura scatolare

Come detto in precedenza, i ferri piegati disposti per il taglio vengono sostituiti con una quantità di armature verticali di area equivalente a quella dei ferri piegati.

$$A_{f, \text{vert}} = A_{f, \text{piegati}} \times 1.41 \text{ (cm}^2\text{)}$$



5.5.3. Verifiche del terreno

La struttura scatolare presenta una fondazione di dimensioni in pianta pari a 36.47 m di larghezza in asse tracciamento e 24.70 m di lunghezza perpendicolare all'asse tracciamento, l'approfondimento minimo è di circa 2.00 m sotto il p.c.

Sulla base delle caratteristiche di terreno sopra descritte e delle dimensioni in pianta della fondazione, seguiranno i calcoli della capacità portante.

5.5.3.1 Calcolo della capacità portante della fondazione

La valutazione della capacità portante delle fondazioni superficiali viene condotta in accordo all'equazione:

$$q_{lim} = 0.5 \gamma_c B' N_\gamma s_\gamma i_\gamma b_\gamma g_\gamma + c' N_c s_c d_c i_c b_c g_c + q' N_q s_q d_q i_q b_q g_q \quad [1]$$

Le espressioni che forniscono i valori dei fattori di capacità portante (N) e dei fattori correttivi (s, i, b, g) sono riportate nella figura seguente:

Verifica in condizioni drenate			
$q_{lim} = 0.5 \gamma_c B' N_\gamma s_\gamma i_\gamma b_\gamma g_\gamma + c' N_c s_c d_c i_c b_c g_c + q' N_q s_q d_q i_q b_q g_q$			
fattori di capacità portante	N_c	$(N_c - 1) \cot \phi'$	
	N_γ	$2(N_\gamma + 1) \tan \phi'$	Vesic (1970)
	N_q	$\tan^2(45 + \phi'/2) e^{\pi \tan \phi'}$	Prandtl (1921) Reissner (1924)
fattori correttivi	forma		Meyerhof (1963)
	s_c	$1 + 0.2 k_P (B'/L)$	"
	s_γ	$1 + 0.1 k_P (B'/L)$	"
	s_q	$1 + 0.1 k_P (B'/L)$	"
	approfondimento		De Beer e Ladanyi (1961)
	d_c	$d_c [(1 - d_c)/(N_c \tan \phi')]$	Brinch-Hansen (1970) e
	d_q	$1 + [2 (D/B) \tan \phi' (1 - \sin \phi')^2]$ per $D/B < 1$ $1 + [2 \tan \phi' (1 - \sin \phi')^2 \tan^{-1}(D/B)]$ per $D/B > 1$	Vesic (1973)
	inclinazione carico		Vesic (1970)
	i_c	$i_c [(1 - i_c)/(N_c \tan \phi')]$	"
	i_γ	$[1 - (H/(N + B'L' c' \cot \phi'))]^{(m+1)}$	"
i_q	$[1 - (H/(N + B'L' c' \cot \phi'))]^m$ $m = [2 + (B'/L)]/[1 + (B'/L)]$	"	
inclinazione fondazione		Brinch-Hansen (1970)	
b_q	$(1 - \alpha \tan \phi')^2$	"	
b_γ	$(1 - \alpha \tan \phi')^2$	"	
b_c	$b_c [(1 - b_c)/(N_c \tan \phi')]$	"	
inclinazione piano campagna		Brinch-Hansen (1970)	
g_q	$(1 - \tan \alpha)^2$	"	
g_γ	$(1 - \tan \alpha)^2$	"	
g_c	$g_c [(1 - g_c)/(N_c \tan \phi')]$	"	

Figura 1 - Coefficienti per il calcolo della capacità portante della fondazione diretta in condizioni drenate

In condizioni “non drenate” (sforzi totali), la valutazione della capacità portante delle fondazioni superficiali viene condotta in accordo all'equazione:

$$q_{lim} = 0.5 \gamma_c B' N_\gamma s_\gamma + C_u N_c s_c i_c b_c g_c + q \quad [2]$$

Le espressioni che forniscono i valori dei fattori di capacità portante (N) e dei fattori correttivi (s, i, b, g) sono riportate nella figura seguente:

fattori di capacità portante	N _c	2+π	
	N _γ	-2 sin ω	Vesic (1970)
fattori correttivi	s _c	1+0.2 (B'/L')	De Beer (1967) Vesic (1970)
	s _γ	1-0.4(B'/L')	
	d _c	1+0.4 (D/B') per D<=B	Meyerhof (1951) Skempton (1951) Brinch-Hansen (1961,1970)
		1+0.4 tan ⁻¹ (D/B') per D>B	
	i _c	1-[(m H)/(B' L' cu N _c)]	Vesic (1970)
		m= (2+B'/L')/(1+B'/L')	
	b _c	1-2ω/(π+2)	Brinch-Hansen (1970)
g _c	1-2ω/(π+2)	Vesic (1970)	

Figura 2 - Coefficienti per il calcolo della capacità portante della fondazione diretta in condizioni non drenate.

Le formule utilizzate si riferiscono alla fondazione efficace equivalente ovvero quella fondazione rispetto alla quale il carico verticale N risulta centrato; la fondazione equivalente è caratterizzata dalle dimensioni B' e L', valutate mediante i criteri appresso indicati riferiti a fondazioni rettangolari e circolari (vedi Figura 25).

Il valore della portata di progetto del terreno, in condizioni drenate, è ricavato mediante l'espressione seguente:

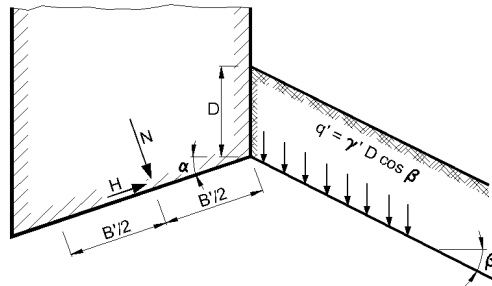
$$q_d = \frac{q_{lim} - q'}{F_s} + q'$$

dove:

q_{lim} = capacità portante limite del terreno calcolata applicando la [1]

q' = pressione verticale efficace agente alla quota D_i imposta della fondazione

FS = coefficiente di sicurezza.



$$\gamma_c = \gamma' + \left(\frac{Z_w}{B}\right)(\gamma - \gamma')$$

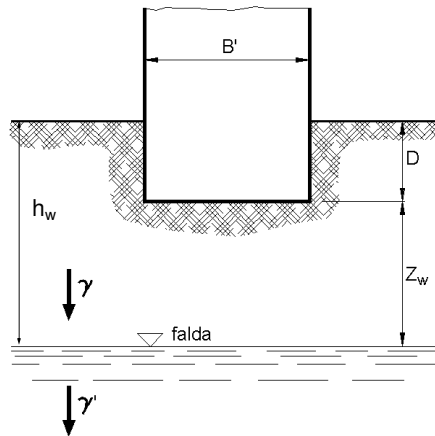


Figura 3 - Schemi per il calcolo della capacità portante delle fondazioni dirette

Per le verifiche di capacità portante in condizioni statiche si è adottato un valore del coefficiente di sicurezza globale pari a $FS = 3$, nei confronti dei carichi assiali corrispondenti allo stato limite di esercizio.

In condizioni sismiche, in assenza di indicazioni specifiche riportate nella normativa italiana, per la valutazione della capacità portante delle fondazioni dirette si è fatto riferimento alle metodologie di calcolo specificate negli Eurocodici 1, 7 e 8. I parametri di resistenza di progetto dei terreni di fondazione sono stati calcolati in accordo alle indicazioni dell'Eurocodice 7, paragrafo 2.4.3, secondo le espressioni seguenti:

$$\tan(\phi_d) = \tan(\phi_k) / \gamma_{m1}$$

$$c'_d = c'_k / \gamma_{m2}$$

$$c_u = c_u / \gamma_{m3}$$

con:

ϕ_k = valore caratteristico dell'angolo d'attrito del terreno di fondazione;

c'_k = valore caratteristico della coesione efficace del terreno di fondazione;

c_u = valore caratteristico della coesione non drenata del terreno di fondazione;

$\gamma_{m,i}$ = valore coefficienti parziali sulla resistenza dei terreni

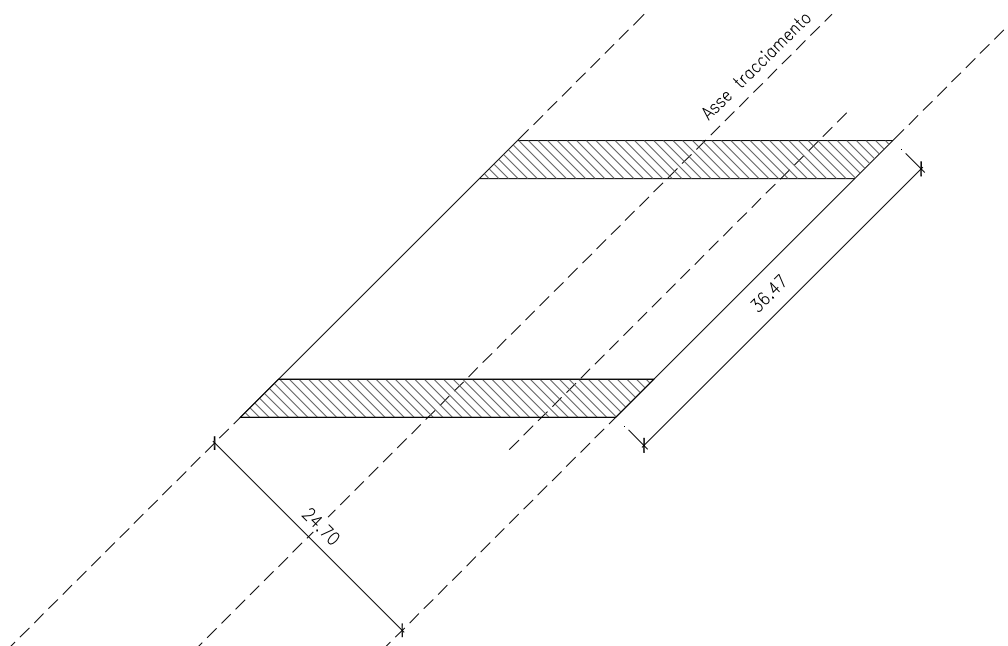
In condizioni sismiche i valori dei coefficienti parziali $\gamma_{m,i}$ sono quelli indicati nel paragrafo 3.1 dell'Eurocodice 8 e valgono:

$$\gamma_{m1} = 1.25;$$

$$\gamma_{m2} = 1.25;$$

$$\gamma_{m3} = 1.40.$$

Pertanto si ha:



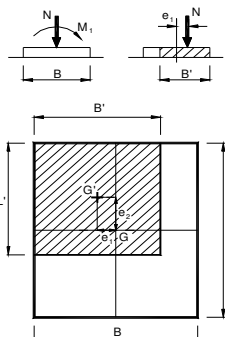
SLE (Condizione Drenata)

FONDAZIONE RETTANGOLARE

Formula generale: $q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B' \cdot N_y \cdot S_y \cdot \gamma' \cdot b_y \cdot g_y + c' \cdot N_c \cdot S_c \cdot d_c \cdot l_c \cdot b_c \cdot g_c + q' \cdot N_q \cdot S_q \cdot d_q \cdot l_q \cdot b_q \cdot g_q$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi = 0$

$q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B' \cdot N_y \cdot S_y + C_u \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot l_c \cdot b_c \cdot g_c + q'$
con $N_c = 2 + \pi = 5,14$



$e_1 = M_1 / N$
 $e_2 = M_2 / N$
 $B' = B - 2e_1$
 $L' = L - 2e_2$

DIMENSIONI IN FONDAZIONE

B	larghezza della fondazione	36,47	m
L	lunghezza della fondazione	24,70	m

RISULTATI

eb=Mb/N	eccentricità nel senso della larghezza	0,00	m
el=Mb/N	eccentricità nel senso della lunghezza	0,00	m
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
qes	pressione dovuta al carico verticale [N/(B*L)]	294,00	kPa
q'	pressione litostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione [$\gamma'D$]	40,00	

PARAMETRI GEOTECNICI

γ_w	peso di volume acqua	9,81	kN/mc
γ_n	peso di volume naturale terreno	20,00	kN/mc
γ_{sat}	peso di volume saturo terreno	20,00	kN/mc
γ'	peso di volume sommerso terreno sotto falda	10,19	kN/mc
$\gamma_c = \gamma' + (Zw/B) \cdot (\gamma' - \gamma)$	$\leq \gamma'$ peso di volume del terreno	20,00	kN/mc
C_u	coesione non drenata	0,00	kPa
C'	coesione drenata	15,00	kPa
α	angolo di attrito interno	38,00	(°)
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
D	profondità della fondazione da p.c.		
	(può risultare opportuno essere conservativi, in relazione al "contributo del sovraccarico"; a tal fine si introduce il coefficiente δ)	2,00	m
δ	percentuale dell'approfondimento D adottata nel calcolo	100	%
Zw	profondità falda da p.c.	100,00	m
α	inclinazione della fondazione (valore positivo; vedi foglio "figura")	0,00	°
ω	pendenza piano campagna (valore positivo; vedi foglio "figura")	0,00	°
H/N	rapporto tra carico orizzontale e carico verticale	0,00	

FSamm coefficiente di sicurezza

2,00

fattore di capacità portante	Nc = 61,35 Ny = 78,02 Ng = 48,93
fattori di forma	Sc = 2,24 Sy = 1,62 Sq = 1,62 Kp = 4,20
Fattore di profondità	dc = 1,0129 dq = 1,01 dy = 1,00
Fattore di inclinazione del carico	ic = 1,00 iy = 1,00 iq = 1,00 m = 1,404
Fattore di inclinazione del piano di posa	bc = 1,00 by = 1,00 bq = 1,00
Piano campagna inclinato	gc = 1,00 gy = 1,00 qq = 1,00

VERIFICHE

capacità portante limite:
componente dovuta a Ny
componente dovuta alla coesione
contributo del sovraccarico

51419,21 kPa
40,00 kPa

$q_{lim} = 51459,21$ kPa

$q_{amm} = [q_{lim} - q'] / FS + q' = 25749,60$ kPa

$FS = [q_{lim} - q'] / (qes - q) = 202,44$

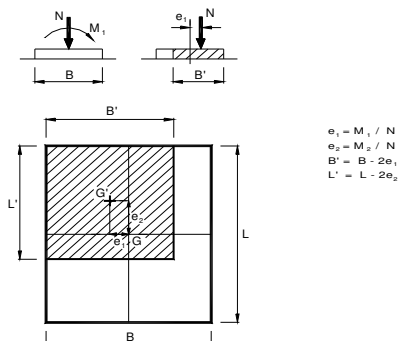
SLU (Condizione Drenata)

FOINAZIONE RETTANGOLARE

Formula generale: $Q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B \cdot N_y \cdot S_y \cdot i_y \cdot b_y \cdot \gamma_{yc} \cdot N_c \cdot S_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot b_c \cdot \gamma_c + q \cdot N_q \cdot S_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot b_q \cdot \gamma_q$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi = 0$

$Q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B \cdot N_y \cdot S_y + C_u \cdot N_c \cdot S_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot b_c \cdot \gamma_c + q'$
con $N_c = 2 + \pi = 5,14$



$e_1 = M_1 / N$
 $e_2 = M_2 / N$
 $B' = B - 2e_1$
 $L' = L - 2e_2$

DIMENSIONI IN FONDAZIONE

B	larghezza della fondazione	36,47	m
L	lunghezza della fondazione	24,70	m

RISULTATI

eb=Mb/N	eccentricità nel senso della larghezza	0,00	m
el=Mb/N	eccentricità nel senso della lunghezza	0,00	m
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
qes	pressione dovuta al carico verticale [N/(B*L)]	410,00	kPa
q'	pressione litostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione [γD]	40,00	

PARAMETRI GEOTECNICI

γ_w	peso di volume acqua	9,81	kN/mc
γ_n	peso di volume naturale terreno	20,00	kN/mc
γ_{sat}	peso di volume saturo terreno	20,00	kN/mc
γ'	peso di volume sommerso terreno sotto falda	10,19	kN/mc
$\gamma_c = \gamma' + (Zw/B) \cdot (\gamma - \gamma')$	peso di volume del terreno	20,00	kN/mc
Cu	coesione non drenata	0,00	kPa
C'	coesione drenata	15,00	kPa
ϕ	angolo di attrito interno	38,00	(°)
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
D	profondità della fondazione da p.c.		
	(può risultare opportuno essere conservativi, in relazione al "contributo del sovraccarico"; a tal fine si introduce il coefficiente "delta")	2,00	m
δ	percentuale dell'approfondimento D adottata nel calcolo	100,00	%
Zw	profondità falda da p.c.	100,00	m
α	inclinazione della fondazione (valore positivo: vedi foglio "figura")	0,00	°
ω	pendenza piano campagna (valore positivo: vedi foglio "figura")	0,00	°
H/N	rapporto tra carico orizzontale e carico verticale	0,00	

FSamm coefficiente di sicurezza

1,00

fattore di capacità portante	Nc = 61,35 Ny = 78,02 Nq = 48,93
fattori di forma	Sc = 2,24 Sy = 1,62 Sq = 1,62 Kp = 4,20
Fattore di profondità	dc = 1,0129 dq = 1,01 dy = 1,00
Fattore di inclinazione del carico	ic = 1,00 iy = 1,00 iq = 1,00 m = 1,404
Fattore di inclinazione del piano di posa	bc = 1,00 by = 1,00 bq = 1,00
Piano campagna inclinato	gc = 1,00 gy = 1,00 gq = 1,00

VERIFICHE

capacità portante limite:
componente dovuta a Ny
componente dovuta alla coesione
contributo del sovraccarico

	51419,21	kPa
	40,00	kPa
$Q_{lim} =$	51459,21	kPa
$q_{amm} = [q_{lim} - q'] / FS + q' =$	51459,21	kPa
$FS = [q_{lim} - q'] / [qes - q] =$	138,97	

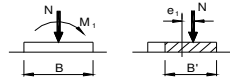
SISMICA (+) (Condizione Drenata)

FONDAZIONE RETTANGOLARE

Formula generale: $Q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B \cdot N_y \cdot S_y \cdot l_y \cdot b_y \cdot \gamma_{gc} \cdot c \cdot N_c \cdot S_c \cdot d_c \cdot l_c \cdot b_c \cdot g_c \cdot q \cdot N_q \cdot S_q \cdot d_q \cdot l_q \cdot b_q \cdot g_q$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi = 0$

$Q_{lim} = 0,5 \cdot \gamma_c \cdot B \cdot N_y \cdot S_y + C_u \cdot N_c \cdot S_c \cdot d_c \cdot l_c \cdot b_c \cdot g_c + q'$
con $N_c = 2 + \pi = 5,14$



$e_1 = M_1 / N$
 $e_2 = M_2 / N$
 $B' = B - 2e_1$
 $L' = L - 2e_2$

DIMENSIONI IN FONDAZIONE

B	larghezza della fondazione	36,47	m
L	lunghezza della fondazione	24,70	m

RISULTATI

eb=Mo/N	eccentricità nel senso della larghezza	0,00	m
el=Mo/N	eccentricità nel senso della lunghezza	0,00	m
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
qes	pressione dovuta al carico verticale [N/(B*L)]	238,00	kPa
q'	pressione litostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione [γ'D]	40,00	

PARAMETRI GEOTECNICI

γ_w	peso di volume acqua	9,81	kN/mc
γ_n	peso di volume naturale terreno	20,00	kN/mc
γ_{sat}	peso di volume saturo terreno	20,00	kN/mc
γ'	peso di volume sommerso terreno sotto falda	10,19	kN/mc
$\gamma_c = \gamma + (Zw/B) \cdot (\gamma - \gamma')$	peso di volume del terreno	20,00	kN/mc
$C_u = C_u / \gamma_{cu}$	coesione non drenata	$\gamma_{cu} = 1,40$	0,00 kPa
$C'_u = C'_u / \gamma_c$	coesione drenata	$\gamma_c = 1,25$	12,00 kPa
$\phi_u = \arctan[(\tan \phi) / \gamma_u]$	angolo di attrito interno	$\gamma_u = 1,25$	32,01 (°)
B'	larghezza della fondazione equivalente	36,47	m
L'	lunghezza della fondazione equivalente	24,70	m
D	profondità della fondazione da p.c.		
	(può risultare opportuno essere conservativi, in relazione al "contributo del sovraccarico"; a tal fine si introduce il coefficiente "d")	2,00	m
δ	percentuale dell'approfondimento D adottata nel calcolo	100,00	%
Zw	profondità falda da p.c.	100,00	%
α	inclinazione della fondazione (valore positivo: vedi foglio "fidgura")	0,00	°
ω	pendenza piano campagna (valore positivo: vedi foglio "fidgura")	0,00	°
H/N	rapporto tra carico orizzontale e carico verticale	0,00	

FSamm coefficiente di sicurezza

1,00

fattore di capacità portante	$N_c = 35,51$ $N_g = 30,24$ $N_q = 23,19$
fattori di forma	$S_c = 1,96$ $S_g = 1,48$ $S_q = 1,48$ $K_p = 3,26$
Fattore di profondità	$d_c = 1,02$ $d_q = 1,02$ $d_g = 1,00$
Fattore di inclinazione del carico	$i_c = 1,00$ $i_g = 1,00$ $i_q = 1,00$ $m = 1,404$
Fattore di inclinazione del piano di posa	$b_c = 1,00$ $b_g = 1,00$ $b_q = 1,00$
Piano campagna inclinato	$g_c = 1,00$ $g_g = 1,00$ $g_q = 1,00$

VERIFICHE

capacità portante limite:	
componente dovuta a N_y	18575,73 kPa
componente dovuta alla coesione	40,00 kPa
contributo del sovraccarico	

$q_{lim} = 18615,73$ kPa

$q_{amm} = [q_{lim} - q'] / F_s + q' = 18615,73$ kPa

$F_s = [q_{lim} - q'] / (q_{es} - q') = 93,82$

5.5.3.2 Sollecitazione sul terreno

Dall'analisi dei carichi si ottiene la tensione massima agente sul terreno di fondazione nelle diverse combinazioni allo S.L.E, S.L.U e in SISMICA:

$$\begin{aligned} \sigma_{SLE, t \max} &= 294 \text{ kPa} && - \text{SLE} \\ \sigma_{SLU, t \max} &= 410 \text{ kPa} && - \text{SLU} \\ \sigma_{SISMICA, t \max} &= 238 \text{ kPa} && - \text{SISMICA} \end{aligned}$$

da cui:

Valutazione della capacità portante

	Condizioni statiche	
	SLE Drenata	SLU Drenata
qlim (kPa)	51459,21	51459,21
qamm (kPa)	25749,60	51459,21
Fs	202,44	138,97
	ok	ok

	Condizioni sismiche
	SISM. Drenata
qlim (kPa)	18615,73
qamm (kPa)	18615,73
Fs	93,82
	ok

	Condizioni		
	SLE kN/m ²	SLU kN/m ²	SISM. kN/m ²
$\sigma_{1MAX} =$	294,00	410,00	238,00

La verifiche risultano soddisfatte.

6. ANALISI DELLO SCATOLARE ESISTENTE

A causa dell'ampliamento previsto, sullo scatolare esistente verrà realizzato un ritombamento in soletta che porterà ad un incremento dei carichi permanenti, così come risulta dalla scheda di seguito riportata.

SCATOLARE ESISTENTE (ST07)	
Lunghezza complessiva scatolare	45,75 m
Larghezza cordolo a Sx	0,70 m
Larghezza cordolo a Dx	0,70 m
Altezza cordolo a Sx	0,20 m
Altezza cordolo a Dx	0,20 m
Larghezza netta interna muro	12,40 m
Altezza netta interna	6,91 m
Altezza ciabatta di fondazione	1,50 m
Spessore piedritto	1,40 m
Spessore soletta	1,40 m
Larghezza zoccolo esterno	0,00 m
Larghezza complessiva ciabatta	15,20 m
Larghezza complessiva soletta	15,20 m
Spessore rinterro in soletta (Hmedia)	0,20 m
di cui 11 cm di pavimentazione pari a 3 kN/mq	
Peso specifico rinterro in soletta	20,00 kN/mq
Spessore rinterro interna	0,80 m
Peso specifico rinterro interna	20,00 kN/mq
di cui 11 cm di pavimentazione pari a 3 kN/mq	
Rinterro di ampliamento (Hmedia)	0,23 m
di cui 11 cm di pavimentazione pari a 3 kN/mq	

Peso scatolare	72529,76 kN
Peso cordoli esistente	252,00 kN
Peso pavimentazione in soletta	3235,78 kN
Peso riempimento interno	9530,64 kN
	85548,18 kN

Peso pavimentazione in soletta (Ampliamento)	3685,62 kN
--	-------------------

Peso complessivo sottovia esistente	85548,18	kN
Peso complessivo sottovia esistente Ampliato (*)	85746,02	kN
	F.S.	0,2%

(*) per sottovia ampliata si indente solo lo scatolare esistente con in pacchetto di ampliamento

Tale incremento non è superiore al 10% e quindi, così come previsto al punto 8.4.1 del DM.2008, non c'è l'obbligo di procedere alla valutazione della sicurezza.

Inoltre, essendo l'incremento di carico permanente praticamente nullo (0.2%), lo scatolare esistente non necessita di ulteriori verifiche.