

ITINERARIO INTERNAZIONALE E78 S.G.C. GROSSETO – FANO
Tratto Selci Lama (E45) – S. Stefano di Gaifa
Adeguamento a 2 corsie della Galleria della Guinza (lotto 2)
e del tratto Guinza – Mercatello Ovest (lotto 3)
1° stralcio

PROGETTO ESECUTIVO

COD. AN58

PROGETTAZIONE:
RAGGRUPPAMENTO
TEMPORANEO PROGETTISTI

MANDATARIA:



MANDANTI:



sinergo

IL RESPONSABILE DELL'INTEGRAZIONE DELLE PRESTAZIONI
SPECIALISTICHE:

Ing. Riccardo Formichi – Società Pro Iter Srl
Ordine Ingegneri Provincia di Milano n. 18045

IL PROGETTISTA:

Ing. Alberto Rinaldi – Società Erre.vi.a. Srl
Ordine Ingegneri Provincia di Milano n. 16951

IL GEOLOGO:

Dott. Geol. Massimo Mezzanzanica – Società Pro Iter Srl
Albo Geol. Lombardia n. A762

IL COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE:

Ing. Massimo Mangini – Società Erre.vi.a. Srl
Ordine Ingegneri Provincia di Varese n. 1502

VISTO: IL RESP. DEL PROCEDIMENTO:

Dott. ing. Vincenzo Catone

PROTOCOLLO:

DATA:



07 - OPERE D'ARTE MINORI
07.10 - VASCHE DI SICUREZZA

Relazione tecnica e di calcolo

CODICE PROGETTO

PROGETTO LIV. PROG. N. PROG.

L0702M E 2101

NOME FILE

T00OI09STRRE01A.pdf

CODICE
ELAB.

T00OI09STRRE01

REVISIONE

A

SCALA

-

D

C

B

A

EMISSIONE

FEBBRAIO 2023

MARINO

BONASIO

RINALDI

REV.

DESCRIZIONE

DATA

REDATTO

VERIFICATO

APPROVATO

INDICE

1	INTRODUZIONE	1
1.1	DESCRIZIONE SINTETICA DEL PROGETTO	1
2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	3
2.1	NORMATIVA TECNICA DI RIFERIMENTO	3
2.1.1	<i>Materiali</i>	3
2.1.2	<i>Costruzioni in c.a. e acciaio</i>	3
2.1.2.1	<i>Eurocodice 0 – “Criteri generali di progettazione strutturale”</i>	3
2.1.2.2	<i>Eurocodice 1 – “Azioni sulle strutture”</i>	3
2.1.2.3	<i>Eurocodice 2 – “Progettazione delle strutture in calcestruzzo”</i>	3
2.1.2.4	<i>Eurocodice 3 – “Progettazione delle strutture in acciaio”</i>	4
2.1.2.5	<i>Eurocodice 4 - “Progettazione delle strutture composte acciaio-calcestruzzo”</i>	4
2.1.3	<i>Geotecnica</i>	4
2.1.3.1	<i>Eurocodice 7 - “Progettazione geotecnica”</i>	4
2.1.4	<i>Sismica</i>	4
2.1.4.1	<i>Eurocodice 8 – “Progettazione delle strutture per la resistenza sismica”</i>	4
2.2	NORMATIVA TECNICA NAZIONALE.....	4
2.3	BIBLIOGRAFIA E ALTRI RIFERIMENTI	4
3	MATERIALI STRUTTURALI.....	6
3.1	CALCESTRUZZO	6
3.1.1	<i>Calcestruzzo – C32/40</i>	6
3.2	ACCIAIO	7
3.2.1	<i>Acciaio in barre per calcestruzzo armato – B450C (Reti elettrosaldate – B450A)</i>	7
3.3	DURABILITA’	7
3.3.1	<i>Conglomerati cementizi</i>	7
4	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	10
4.1	PARAMETRI GEOTECNICI.....	10
4.2	SUPERFICIE PIEZOMETRICA.....	10
5	CRITERI DI CALCOLO.....	11
5.1	DESCRIZIONE DEI CRITERI DI CALCOLO	11
5.1.1	<i>Definitive</i>	11
5.2	CRITERI DI VERIFICA.....	12
5.2.1	<i>Combinazioni di carico</i>	12
5.2.2	<i>Stati Limite Ultimi</i>	12
5.2.2.1	<i>Strutture geotecniche</i>	13
5.2.3	<i>Stati Limite di Esercizio</i>	14
5.2.4	<i>Stati Limite Ultimi e di Esercizio sismici</i>	14

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

RTP di progettazione:

Mandataria:



Mandanti:



5.3	SOFTWARE DI CALCOLO	15
5.3.1	Calcolo strutture scatolari.....	15
5.3.1.1	Ipotesi generali di calcolo	16
5.3.1.2	Modulo di sottofondo fondazione	16
5.4	Validazione programmi di calcolo	16
5.4.1	Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo	16
5.4.2	Tipo di analisi svolta	16
5.4.3	Affidabilità dei codici di calcolo	16
5.4.4	Modalità di presentazione dei risultati	17
5.4.5	Informazioni generali sull'elaborazione	17
5.4.6	Giudizio motivato di accettabilità dei risultati.....	17
6	VERIFICHE SCATOLARI	18
6.1	CRITERI DI VERIFICA.....	18
6.1.1	Combinazioni statiche	18
6.1.2	Combinazioni sismiche	18
6.2	Verifica a ribaltamento (SLU EQU, SLV)	19
6.2.1	Risultati verifiche SCAT®	19
6.3	Verifica a scorrimento (SLU GEO, SLV)	19
6.3.1	Risultati verifiche SCAT®	19
6.4	Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)	21
6.4.1	Risultati verifiche SCAT®	21
6.5	Verifiche geotecniche in esercizio (SLE GEO, SLD).....	21
6.5.1	Stima spostamenti dell'opera e del terreno.....	21
6.6	Elementi in cemento armato	22
6.6.1	Stati Limite Ultimi strutturali (SLU STR)	22
6.6.1.1	Verifica a presso/tensio flessione	22
6.6.1.2	Verifica a taglio.....	23
6.6.2	Stati Limite Ultimi di esercizio (SLE STR, SLD)	24
6.6.2.1	Limiti tensionali in esercizio	24
6.6.2.2	Verifiche agli Stati Limite di Fessurazione	24
6.7	Elementi in acciaio	25
6.7.1	Stati Limite Ultimi strutturali (SLU STR, SLV)	25
6.7.2	Risultati verifiche SCAT®	26
7	ANALISI DEI CARICHI	27
7.1	AZIONI PERMANENTI STRUTTURALI (G ₁).....	27
7.1.1	Peso proprio	27
7.2	AZIONI PERMANENTI NON STRUTTURALI (G ₂).....	27
7.3	SPINTA DEL TERRENO (G ₃)	27
7.3.1	Spinta a riposo	28

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

RTP di progettazione:

Mandataria:



Mandanti:



7.3.2	Spinta attiva	29
7.3.2.1	Spinta attiva in SCAT®	29
7.3.3	Spinta passiva	30
7.3.4	Pressioni idrostatiche	31
7.4	AZIONE SISMICA (E)	32
7.4.1	Stati limite di progetto sismici	32
7.4.2	Spettri di risposta	33
7.4.3	Amplificazione sismica di progetto	35
7.4.3.1	Metodo pseudostatico per muri	35
7.4.3.2	Azioni inerziali masse	36
7.4.4	Sovrappinte dinamiche del terreno	36
7.4.4.1	Spinta attiva	36
7.4.4.2	Spinta passiva	37
7.4.4.3	Spinta attiva in SCAT®	38
7.5	AZIONI ACCIDENTALI DA TRAFFICO VEICOLARE (Q₁)	38
7.5.1	Automezzi portata ridotta	38
7.5.2	Carichi da ponte stradale	38
7.5.2.1	Modelli da carico ordinari LM1, LM2, LM4	38
7.5.3	Spinte sulle pareti	40
7.5.3.1	Spinte in SCAT®	40
7.5.4	Azioni sopra la fondazione	40
7.5.5	Azioni sul profilo terreno dello scatolare	40
7.5.5.1	Azioni in SCAT®	41
7.6	Azioni di frenatura (q₃)	41
7.7	Azione dell'Acqua dentro della vasca	41
8	ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO UMBRIA-SEZIONE 1 ..42	
8.1	Schema di calcolo	42
8.2	Risultati delle analisi	48
8.2.1	Verifiche agli Stati Limite Ultimi	48
8.2.1.1	Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)	50
8.2.1.2	Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)	50
8.2.2	Verifiche agli Stati Limite Esercizio	52
8.2.2.1	Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD)	54
8.2.2.2	Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)	55
9	ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO UMBRIA-SEZIONE 2 ...56	
9.1	Schema di calcolo	56
9.2	Risultati delle analisi	62
9.2.1	Verifiche agli Stati Limite Ultimi	62
9.2.1.1	Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)	64

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

RTP di progettazione:

Mandataria:



Mandanti:



9.2.1.2	Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)	65
9.2.2	Verifiche agli Stati Limite Esercizio.....	66
9.2.2.1	Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD).....	68
9.2.2.2	Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)	69
10	ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO MARCHE E GALLERIA S. ANTONIO - SEZIONE 1	70
10.1	Schema di calcolo	70
10.2	Risultati delle analisi.....	75
10.2.1	Verifiche agli Stati Limite Ultimi	75
10.2.1.1	Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)	77
10.2.1.2	Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)	78
10.2.2	Verifiche agli Stati Limite Esercizio.....	79
10.2.2.1	Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD).....	81
10.2.2.2	Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)	82
11	ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO MARCHE E GALLERIA S. ANTONIO - SEZIONE 2.....	83
11.1	Schema di calcolo	83
11.2	Risultati delle analisi.....	88
11.2.1	Verifiche agli Stati Limite Ultimi	88
11.2.1.1	Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)	90
11.2.1.2	Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)	91
11.2.2	Verifiche agli Stati Limite Esercizio.....	92
11.2.2.1	Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD).....	93
11.2.2.2	Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)	94
12	ALLEGATI.....	95

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

RTP di progettazione:

Mandataria:



Mandanti:



1 INTRODUZIONE

1.1 DESCRIZIONE SINTETICA DEL PROGETTO

Agli imbocchi Umbria e Marche della galleria Guinza ed all'imbocco Marche della galleria S. Antonio è prevista la realizzazione di vasche di sicurezza idraulica per la trattenuta degli sversamenti accidentali e delle acque antincendio.

Le vasche a servizio della galleria Guinza avranno capacità di 180 mc mentre la vasca della galleria S. Antonio avrà capacità di 130 mc. La differenza di volume tra la galleria Guinza e S. Antonio deriva dal fatto che quest'ultima è sprovvista di impianto di mitigazione incendi (sprinkler).

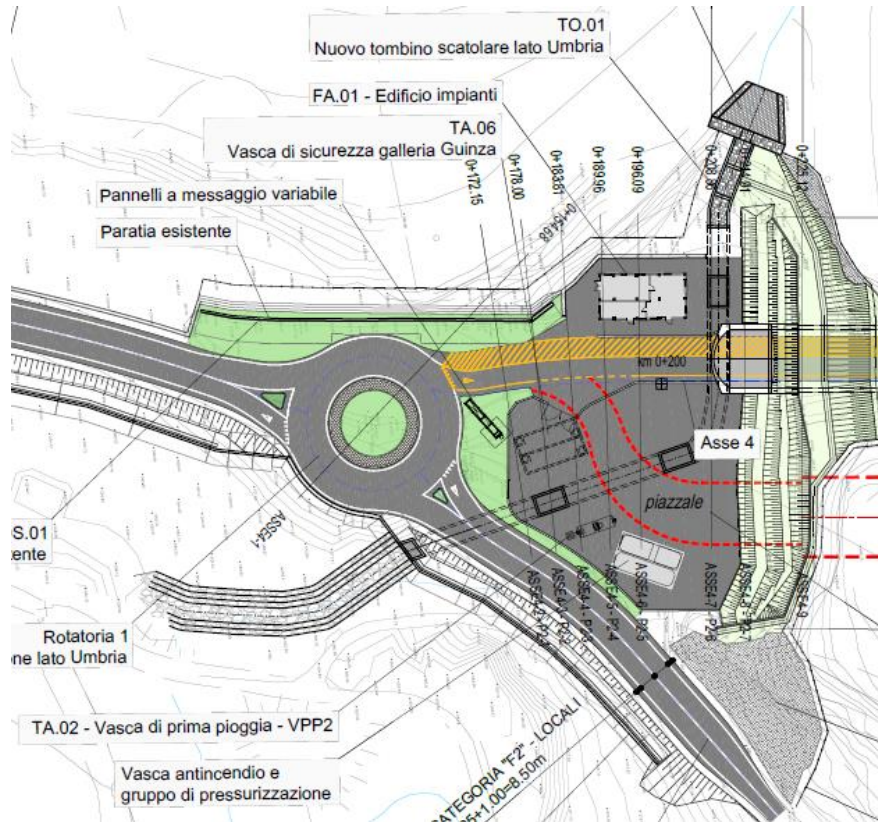


Figura 1-1: – Vasca galleria Guinza lato Umbria

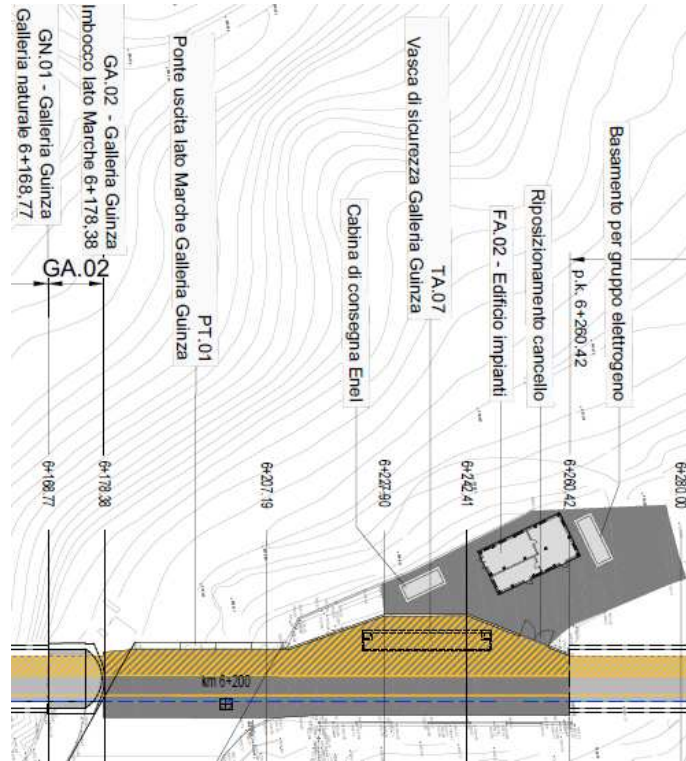


Figura 1-2: – Vasca galleria Guinza lato Marche

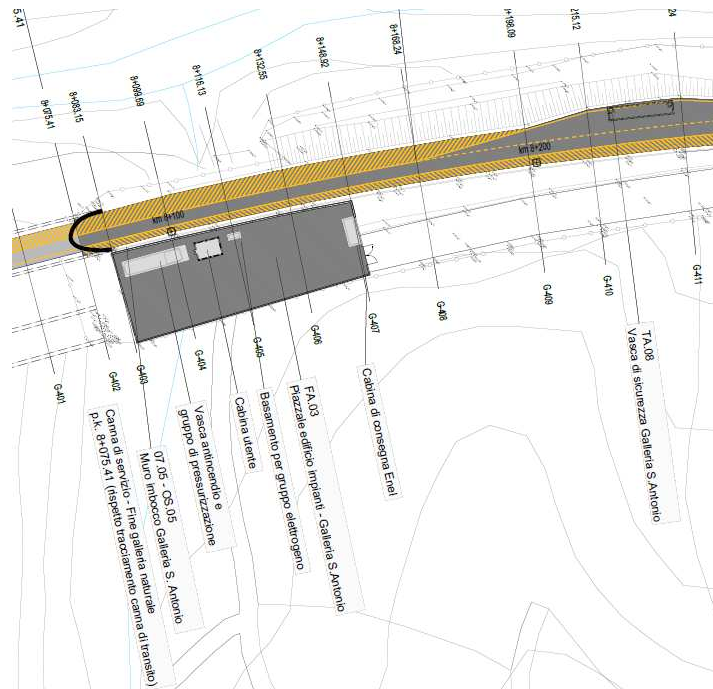


Figura 1-3: – Vasca galleria S. Antonio lato Marche

Le strutture, realizzate in calcestruzzo armato gettato in opera, saranno costituite da una platea di fondazione di spessore 30 cm, soletta di copertura di spessore 30 cm e pareti esterne di spessore 30 cm.

2 **NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

2.1 **NORMATIVA TECNICA DI RIFERIMENTO**

2.1.1 **Materiali**

- [1] UNI EN 206-1 marzo 2006 – “Calcestruzzo - Parte 1: Specificazione, prestazione, produzione e conformità”; UNI EN 197-1 marzo 2006 – “Cemento - Parte 1: Composizione, specificazioni e criteri di conformità per cementi comuni”;
- [2] UNI EN 197-2 marzo 2001 – “Cemento - Valutazione della conformità”;
- [3] UNI 11104 marzo 2004 – “Calcestruzzo: specificazione, prestazione, produzione e conformità”, Istruzioni complementari per l'applicazione delle EN 206-1”;
- [4] Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici, 07/02/2003 – “Linee guida per il calcestruzzo strutturale, Linee guida per il calcestruzzo strutturale ad alta resistenza, Linee guida per il calcestruzzo preconfezionato”;
- [5] Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici, 05/04/2013 – “Linee guida per la messa in opera del calcestruzzo strutturale e per la valutazione delle caratteristiche meccaniche del calcestruzzo indurito mediante prove non distruttive”;
- [6] D.M. 16/02/2007 – “Classificazione di resistenza al fuoco di prodotti ed elementi costruttivi di opere da costruzione”;
- [7] “Regolamento UE n°305/2011 del Parlamento Europeo e del Consiglio del 9 marzo 2011 che fissa condizioni armonizzate per la commercializzazione dei prodotti da costruzione e che abroga la direttiva 89/106/CEE del Consiglio”

2.1.2 **Costruzioni in c.a. e acciaio**

2.1.2.1 **Eurocodice 0 – “Criteri generali di progettazione strutturale”**

- [8] UNI EN 1990:2006;

2.1.2.2 **Eurocodice 1 – “Azioni sulle strutture”**

- [9] UNI EN 1991-1-1:2004 – “Parte 1-1: Azioni in generale - Pesì per unità di volume, pesì propri e sovraccarichi per gli edifici”;
- [10] UNI EN 1991-1-2:2004 – “Parte 1-2: Azioni in generale - Azioni sulle strutture esposte al fuoco”;
- [11] UNI EN 1991-1-3:2004 – “Parte 1-3: Azioni in generale - Carichi da neve”;
- [12] UNI EN 1991-1-4:2005 – “Parte 1-4: Azioni in generale - Azioni del vento”;
- [13] UNI EN 1991-1-5:2004 – “Parte 1-5: Azioni in generale - Azioni termiche”;
- [14] UNI EN 1991-2:2005 – “Parte 2: Carichi da traffico sui ponti”;

2.1.2.3 **Eurocodice 2 – “Progettazione delle strutture in calcestruzzo”**

- [15] UNI EN 1992-1-1:2005 – “Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici”;
- [16] UNI EN 1992-1-2:2005 – “Parte 1-2: Regole generali - Progettazione strutturale contro l'incendio”;
- [17] UNI EN 1992-2:2006 – “Parte 2: Ponti di calcestruzzo - Progettazione e dettagli costruttivi”;

2.1.2.4 Eurocodice 3 – “Progettazione delle strutture in acciaio”

- [18] UNI EN 1993-1-1:2005 – “Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici”;
- [19] UNI EN 1993-1-2:2005 – “Parte 1-2: Regole generali - Progettazione strutturale contro l'incendio”;
- [20] UNI EN 1993-1-5:2007 – “Parte 1-5: Elementi strutturali a lastra”;
- [21] UNI EN 1993-1-8:2005 – “Parte 1-8: Progettazione dei collegamenti”;
- [22] UNI EN 1993-1-9:2005 – “Parte 1-9: Fatica”;
- [23] UNI EN 1993-1-10:2005 – “Parte 1-10: Resilienza del materiale e proprietà attraverso lo spessore”;
- [24] UNI EN 1993-2:2007 – “Parte 2: Ponti di acciaio”;
- [25] UNI EN 1993-3-1:2007 – “Parte 3-1: Torri, pali e ciminiere - Torri e pali”;
- [26] UNI EN 1993-5:2007 – “Parte 5: Pali e palancole”

2.1.2.5 Eurocodice 4 - “Progettazione delle strutture composte acciaio-calcestruzzo”

- [27] UNI EN 1994-1-1:2005 – “Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici”;
- [28] UNI EN 1994-1-2:2005 – “Parte 1-2: Regole generali - Progettazione strutturale contro l'incendio”;
- [29] UNI EN 1994-2:2006 – “Parte 2: Regole generali e regole per i ponti”;

2.1.3 Geotecnica

2.1.3.1 Eurocodice 7 - “Progettazione geotecnica”

- [30] UNI EN 1997-1:2005 – “Parte 1: Regole generali”;

2.1.4 Sismica

2.1.4.1 Eurocodice 8 – “Progettazione delle strutture per la resistenza sismica”

- [31] UNI EN 1998-1:2005 – “Parte 1: Regole generali, azioni sismiche e regole per gli edifici”;
- [32] UNI EN 1998-2:2009 – “Parte 2: Ponti”;
- [33] UNI EN 1998-5:2003 – “Parte 5: Fondazioni, opere di sostegno e geotecniche”

2.2 NORMATIVA TECNICA NAZIONALE

- [34] D.M. Min. II. TT. 17/01/2018 – “Aggiornamento delle norme tecniche per le costruzioni”;
- [35] Circolare LL.PP. n°7 21/01/2019 - “Istruzioni per l'applicazione dell'Aggiornamento delle norme tecniche per le costruzioni di cui al D.M. 17 febbraio 2018”;
- [36] CNR DT 207/2008 - “Istruzioni per la valutazione delle azioni e degli effetti del vento sulle costruzioni”;
- [37] D.M. 31/07/2012 – “Approvazione delle Appendici nazionali recanti i parametri tecnici per l'applicazione degli Eurocodici”;
- [38] D.P.R. n°380 06/06/2001 – “Testo unico delle disposizioni legislative e regolamentari in materia di edilizia”;

2.3 BIBLIOGRAFIA E ALTRI RIFERIMENTI

- [39] Lancellotta R. [1991] " Geotecnica" – Edizioni Zanichelli.
- [40] Migliacci – F. Mola – “Progetto agli stati limite delle strutture in c.a.” - Masson Italia Editori 1985
- [41] C. Cestelli Guidi - “Geotecnica e tecnica delle fondazioni” - Ulrico Hoepli Editore 1987
- [42] R. Lancellotta – “Geotecnica” - Edizioni Zanichelli 1987

[43] Bowles J.E.: "Foundations Analysis and Design" 4th edition - McGraw-Hill – New York, 1988

[44] Bustamante M., Gianceselli L. [1982] - "Pile bearing capacity prediction by means of static penetrometer CPT" -.Pr. of the 2th European symposium on penetration testing, Amsterdam.

3 MATERIALI STRUTTURALI

3.1 CALCESTRUZZO

3.1.1 Calcestruzzo – C32/40

Classe minima		C32/40	
Classe di esposizione ambientale		XC2	
Resistenza caratteristica a compressione cubica a 28 gg	R_{ck}	≥ 40	MPa
Resistenza caratteristica a compressione cilindrica MPa		$f_{ck} = R_{ck} * 0.83 =$	33.20
Resistenza media a compressione cilindrica MPa		$f_{cm} = f_{ck} + 8 =$	41.20
Modulo elastico MPa		$E_c = 22000 * (f_{cm} / 10)^{0.3} =$	33643
Valore medio di resistenza a trazione semplice MPa		$f_{ctm} = 0.3 * (f_{ck})^{2/3} =$	3.10
Resistenza di calcolo a trazione semplice MPa		$f_{ctk} = 0.7 * f_{ctm} =$	2.17
<u>Stato limite ultimo</u>			
Coefficiente parziale di sicurezza		$\gamma_c =$	1.5
Coefficiente riduttivo per resistenze di lunga durata		$\alpha_{cc} =$	0.85
Resistenza di calcolo a compressione MPa		$f_{cd} = \alpha_{cc} * f_{ck} / \gamma_c =$	18.81
Resistenza di calcolo a trazione semplice MPa		$f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c =$	1.45
Valore ultimo della deformazione a compressione		$\epsilon_{cu} = 3.5 \%$	
<u>Stato limite di esercizio</u>			
Tensione max di compressione – Comb. Rara MPa		$\sigma_c = 0.60 * f_{ck} =$	19.92
Tensione max di compressione – Comb. Quasi perm.	$\sigma_c = 0.45 * f_{ck} =$	14.94	MPa

3.2 ACCIAIO

3.2.1 Acciaio in barre per calcestruzzo armato – B450C (Reti elettrosaldate – B450A)

Classe	B450C (B450A)		
Tensione caratteristica di rottura a trazione	$f_{tk} =$	≥ 540	MPa
Tensione caratteristica di snervamento a trazione	$f_{yk} =$	≥ 450	MPa
Modulo elastico	$E_s =$	200000	MPa
<u>Stato limite ultimo</u>			
Coefficiente parziale di sicurezza	$\gamma_s =$	1.15	
Resistenza di calcolo	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s =$	391.30	MPa
Valore ultimo della deformazione a trazione	$\epsilon_{cu} =$	10 %	
<u>Stato limite di esercizio</u>			
Tensione max di trazione	$\sigma_s = 0.80 \cdot f_{yk} =$	360.00	MPa

3.3 DURABILITA'

3.3.1 Conglomerati cementizi

Le classi di esposizione e le conseguenti limitazioni sulla composizione del calcestruzzo sono state ricavate ai sensi della normativa UNI EN 206: 2016 e UNI 11104: 2016, delle istruzioni contenute nella C.M. n°7 per l'applicazione delle NTC 2018, a cui si rimanda per ulteriori dettagli.

A seconda dell'esposizione ambientale, per opere con $V_N = 50$ anni la circolare al punto §C4.1.6.1.3 impone il rispetto dei limiti di copriferro riportati nella tabella successiva.

Per classi di resistenza inferiori a C_{min} i valori sono da aumentare di $\Delta C_{min} = +5$ mm.

Per produzioni di elementi sottoposte a controllo di qualità che preveda anche la verifica dei copriferri, i valori della tabella possono essere ridotti di $\Delta C_{min} = -5$ mm.

A tali valori di tabella vanno aggiunte le tolleranze di posa ΔC_{dev} .

Nella norma UNI EN 1992-1-1 sono indicati al §4.4.1.3 i metodi per la valutazione rigorosa dei copriferri in base alla tipologia di armature e altre particolari specifiche di dettaglio previste in progetto.

Nelle tabelle seguenti si indicano i copriferri nominali c_{nom} e i parametri di mix design minimi richiesti dalle normative per ottenere le prestazioni di durabilità minime di progetto.

prospetto è: Valori limite per la composizione e le proprietà del calcestruzzo

UNI 11104:2016	Classi di esposizione																	
	Nessun rischio di corrosione dell'armatura	Corrosione delle armature indotta dalla carbonatazione				Corrosione delle armature indotta da cloruri						Altaoni da cicli di gelo/sgelo				Ambiente aggressivo per attacco chimico		
						Acque di mare			Cloruri provenienti da altre fonti									
X0	XC1	XC2	XC3	XC4	XS1	XS2	XS3	XD1	XD2	XD3	XF1	XF2	XF3	XF4	XA1	XA2	XA3	
Massimo rapporto a/c	-	0,50	0,55	0,50	0,50	0,45	0,55	0,50	0,45	0,50	0,50	0,50	0,45	0,55	0,50	0,45	0,50	
Minima classe di resistenza	C12/15	C20/25	C30/37	C30/40	C32/40	C35/45	C30/37	C32/40	C35/45	C32/40	C20/25	C30/37	C30/37	C30/37	C32/40	C35/45	C35/45	
Minimo contenuto in cemento (kg/m ³)	-	300	300	340	340	360	320	340	360	320	340	340	360	320	340	340	360	
Contenuto minimo in aria (%)											b)	4,0 a)						
Altri requisiti						E' richiesto l'uso di cementi resistenti all'attacco di mare e secondo UNI 9195					E' richiesto l'uso di aggregati compatibili alla UNI EN 12620 di adeguata resistenza al gelo/sgelo				In caso di esposizione a termici e acque dolci (senza carbonati) sotto le norme del progetto 2 della struttura di mare adeguata resistenza al UNI EN 199-2/4, è richiesto l'impiego di cementi resistenti di classe 1)			

a) Quando il calcestruzzo non contiene aria legata, le sue prestazioni devono essere verificate rispetto ad un calcestruzzo aereo per il quale si prevede la resistenza al gelo/sgelo, da determinarsi secondo UNI CEN EN 12620-4, UNI CEN EN 15177 o UNI 7007 per la relativa classe di esposizione. Il valore minimo di aria legata nei 4% può ritenersi adeguato per calcestruzzi specificati con b) Duplex o Dimer per Duplex (senza fibre) senza altre opportune aumenti (ad esempio 5% per Duplex tra 12 mesi e 10 mesi).
 Qualora si ritenga opportuno impiegare calcestruzzo aereo anche in classe di esposizione XF si adottano le specifiche di composizione previste per le classi XF2 e XF3.
 c) Cementi resistenti ai solfi sono definiti dalla UNI EN 197-1 e su base nazionale dalla UNI 9195. La UNI 9195 classifica i cementi resistenti ai solfi in tre classi: moderata, alta e altissima resistenza ai solfi. La classe di resistenza ai solfi del cemento deve essere prescritta in relazione alla classe di esposizione del calcestruzzo secondo il criterio di corrispondenza della UNI 11104-1.
 d) Quando si applica il concetto di valore di rapporto massico a/c e il contenuto minimo di cemento sono calcolati in conformità al punto 5.2.2.

Tabella 3-1:Prospetto requisiti di mix-design (UNI 11104)

Tabella C4.1.IV - Copriferrì minima in mm

C _{min}	C _o	ambiente	barre da c.a. elementi a piastra		barre da c.a. altri elementi		cavi da c.a.p. elementi a piastra		cavi da c.a.p. altri elementi	
			C<C _o	C _{min} <C<C _o	C<C _o	C _{min} <C<C _o	C<C _o	C _{min} <C<C _o	C<C _o	C _{min} <C<C _o
C25/30	C35/45	ordinario	15	20	20	25	25	30	30	35
C30/37	C40/50	aggressivo	25	30	30	35	35	40	40	45
C35/45	C45/55	molto ag.	35	40	40	45	45	50	50	50

La classe di resistenza minima C_{min} indicata in tabella deve comunque intendersi riferita alla pertinente classe di esposizione di cui alla UNI EN 206:2016 richiamata nella Tabella 4.1.III delle NTC.

Tabella 3-2:Copriferrì minimi in mm (VN = 50 anni)

Tab. 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

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

Tabella 3-3:Condizioni ambientali e classi di esposizione

NOME: FONDAZIONI	REQUISITI DURABILITA' CALCESTRUZZI (UNI EN 206, UNI 11104, UNI EN 1992-1-1, NTC2018)	Rev. 00
CLASSE DI ESPOSIZIONE		
Corrosione da carbonatazione	XC2 Ambiente prevalentemente acquoso o saturo d'acqua, raramente secco. Cls a contatto con acqua per lungo tempo. Cls di strutture di contenimento acqua. Cls di molte fondazioni.	
- Valori raccomandati per il mix-design (UNI EN 206: 2016)		Mix design di progetto:
	XC2	XC2
Rapporto max A/C	0,60	0,6
Classe di resistenza minima	C25/30	C25/30
Contenuto minimo di cemento (kg/m³)	300	300
Contenuto minimo di aria (%)	-	-
Aggregati resistenti al gelo/disgelo (EN 12620)	-	-
Cemento resistente ai solfati	-	-
Cemento resistente all'acqua di mare	-	-
COPRIFERRO NOMINALE		
$C_{min} = \max(C_{min,b}; C_{min,dur} + \Delta C_{dur,y} - \Delta C_{dur,st} - \Delta C_{dur,add}; 10 \text{ mm})$ (Formula 4.2 UNI EN 1992-1-1)		
$C_{nom} = C_{min} + \Delta C_{dev}$ (Formula 4.1 UNI EN 1992-1-1)		
- Margine di scostamento ΔC_{dev} (4.4.1.3 Annesso italiano UNI EN 1991-1-1)		ΔC_{dev} (mm) 10
- Copriferro minimo per messa in opera su superfici irregolari (4.4.1.3 (4) Annesso italiano UNI EN 1991-1-1)		$C_{nom,min}$ (mm) 40
- Copriferro minimo per aderenza (Prospetto 4.2 UNI EN 1992-1-1)		$C_{min,b}$ (mm) 24
Tipo di acciaio Ordinario		
\emptyset (mm) 24	di diametro barra \emptyset (isolata) o equivalente \emptyset_n (raggruppate, vedi §8.9)	
D_{upper} (mm) 32	dimensione max aggregato	
- Copriferro minimo per durabilità (Tabella C4.1.IV NTC 2018)		$C_{min,dur}$ (mm) 20
Ambiente Ordinario		
Vita nominale 50	valori tabella	C C32/40 Classe di resistenza utilizzata
Controllo qualità speciale cls NO	valori tabella	C_0 C35/45
Elemento a piastra SI		C_{min} C25/30
- Riduzione copriferro per casi speciali (Prospetto 4.4N UNI 1992-1-1)		
Margine di sicurezza $\Delta C_{dur,y}$ (mm)	0	
Riduzione per utilizzo di acciaio inox $\Delta C_{dur,s}$ (mm)	0	
Riduzione per protezione aggiuntiva $\Delta C_{dur,add}$ (mm)	0	
Copriferro nominale (NTC 2018) C_{nom} (mm)		40

NOME: ELEVAZIONI	REQUISITI DURABILITA' CALCESTRUZZI (UNI EN 206, UNI 11104, UNI EN 1992-1-1, NTC2018)	Rev. 00
CLASSE DI ESPOSIZIONE		
Corrosione da carbonatazione	XC4 Ambiente ciclicamente secco e acquoso o saturo d'acqua. Cls in esterni con superfici soggette ad alternanze di ambiente secco ed acquoso o saturo d'acqua. Cls ciclicamente esposto all'acqua in condizioni che non ricadono nella classe XC2.	
- Valori raccomandati per il mix-design (UNI EN 206: 2016)		Mix design di progetto:
	XC4	XC4
Rapporto max A/C	0,50	0,5
Classe di resistenza minima	C32/40	C32/40
Contenuto minimo di cemento (kg/m³)	340	340
Contenuto minimo di aria (%)	-	-
Aggregati resistenti al gelo/disgelo (EN 12620)	-	-
Cemento resistente ai solfati	-	-
Cemento resistente all'acqua di mare	-	-
COPRIFERRO NOMINALE		
$C_{min} = \max(C_{min,b}; C_{min,dur} + \Delta C_{dur,y} - \Delta C_{dur,st} - \Delta C_{dur,add}; 10 \text{ mm})$ (Formula 4.2 UNI EN 1992-1-1)		
$C_{nom} = C_{min} + \Delta C_{dev}$ (Formula 4.1 UNI EN 1992-1-1)		
- Margine di scostamento ΔC_{dev} (4.4.1.3 Annesso italiano UNI EN 1991-1-1)		ΔC_{dev} (mm) 10
- Copriferro minimo per messa in opera su superfici irregolari (4.4.1.3 (4) Annesso italiano UNI EN 1991-1-1)		$C_{nom,min}$ (mm) 24
- Copriferro minimo per aderenza (Prospetto 4.2 UNI EN 1992-1-1)		$C_{min,b}$ (mm) 24
Tipo di acciaio Ordinario		
\emptyset (mm) 24	di diametro barra \emptyset (isolata) o equivalente \emptyset_n (raggruppate, vedi §8.9)	
D_{upper} (mm) 25	dimensione max aggregato	
- Copriferro minimo per durabilità (Tabella C4.1.IV NTC 2018)		$C_{min,dur}$ (mm) 30
Ambiente Aggressivo		
Vita nominale 50	valori tabella	C C32/40 Classe di resistenza utilizzata
Controllo qualità speciale cls NO	valori tabella	C_0 C40/50
Elemento a piastra SI		C_{min} C30/37
- Riduzione copriferro per casi speciali (Prospetto 4.4N UNI 1992-1-1)		
Margine di sicurezza $\Delta C_{dur,y}$ (mm)	0	
Riduzione per utilizzo di acciaio inox $\Delta C_{dur,s}$ (mm)	0	
Riduzione per protezione aggiuntiva $\Delta C_{dur,add}$ (mm)	0	
Copriferro nominale (NTC 2018) C_{nom} (mm)		40

4 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Si riporta nel seguito un riepilogo della caratterizzazione geotecnica di riferimento, dedotta dalle indagini geognostiche e descritta nella documentazione geologica e geotecnica di progetto.

4.1 PARAMETRI GEOTECNICI

Le analisi vengono condotte in condizioni di lungo termine utilizzando i parametri di resistenza al taglio drenati.

Come legame costitutivo viene adottato il criterio di rottura di Mohr-Coulomb in termini di tensioni efficaci.

Dal punto di vista generale il riferimento è costituito dalla caratterizzazione geotecnica contenuta nell'elaborato "Relazione geotecnica".

A partire dai valori dei parametri geotecnici indicati nella "Relazione geotecnica", si sono in definitiva adottati i valori caratteristici dei parametri geotecnici riassunti nella tabella sottostante:

Unità	Descrizione	γ (kN/m ³)	c' (kPa)	ϕ' (°)	S_u (kPa)	OCR (-)	E'_{25} (MPa)	E_d (MPa)	G_0 (MPa)	ν' (-)
FMA	Flysch Marnoso-Arenaceo	21.0±23.0	100±200	35±45	-	-	-	500±2000	2000±3000	0.25
AL	Depositi alluvionali	18.0±20.0	0	30±35	-	-	20±30	-	75±100	0.25
CL	Depositi di versante (Collegamento lato Umbria)	18.0±20.0	0	30±32	-	-	20±30	-	75±100	0.25
	Depositi di versante (Collegamento lato Marche)	19.0±20.0	0±10	22±25	50±75	2.0±3.0	7.5±10	-	50±70	0.30

Tabella 4-1: – Valori caratteristici X_k dei parametri geotecnici.

Nei calcoli successivi si assume inoltre:

$K_w = 25000$ kN/m³

coefficiente di sottofondo alla Winkler

4.2 SUPERFICIE PIEZOMETRICA

Come dettagliato in sede di "Relazione Geotecnica", la superficie piezometrica non interviene nel "volume significativo" di sottosuolo interagente con le opere e, dunque, non viene modellata.

5 CRITERI DI CALCOLO

5.1 DESCRIZIONE DEI CRITERI DI CALCOLO

Le opere oggetto della presente relazione sono state progettate e calcolate secondo i metodi della scienza delle costruzioni, adottando per le verifiche il criterio degli stati limite (S.L.). I criteri generali di sicurezza, le azioni di calcolo e le caratteristiche dei materiali sono stati assunti in conformità con il D.M. 17.01.2018 – “Aggiornamento delle norme tecniche per le costruzioni” e relativa circolare esplicativa (Circolare 21.01.2019 n. 7/C.S.LL.PP.).

TIPI DI COSTRUZIONI		Valori minimi di V_N (anni)
1	Costruzioni temporanee e provvisorie	10
2	Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari	50
3	Costruzioni con livelli di prestazioni elevati	100

Tabella 5-1: valori minimi della Vita Nominale V_N di progetto per diversi tipi di costruzione

Non sono da considerarsi temporanee le costruzioni o parti di esse che possono essere smantellate con l'intento di essere riutilizzate. Ai fini della valutazione delle azioni sismiche, per un'opera di nuova realizzazione la cui fase di costruzione sia prevista in sede di progetto di durata pari a P_N , la vita nominale relativa a tale fase di costruzione dovrà essere $V_N = \max(P_N; 5 \text{ anni})$.

Con riferimento alle NTC, per le opere in oggetto si considerano i seguenti parametri di calcolo:

5.1.1 Definitive

Opere definitive

Vita nominale $V_N = 50$ anni

Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari

Classe d'uso IV

Costruzioni con funzioni pubbliche o strategiche importanti, anche con riferimento alla gestione della protezione civile in caso di calamità. Industrie con attività particolarmente pericolose per l'ambiente. Reti viarie di tipo A o B, di cui al DM 5/11/2001, n. 6792, “Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle strade”, e di tipo C quando appartenenti ad itinerari di collegamento tra capoluoghi di provincia non altresì serviti da strade di tipo A o B. Ponti e reti ferroviarie di importanza critica per il mantenimento delle vie di comunicazione, particolarmente dopo un evento sismico. Dighe connesse al funzionamento di acquedotti e a impianti di produzione di energia elettrica.

Coefficiente d'uso $C_U = 2$

Periodo di riferimento $V_R = V_N * C_U = 100$ anni

5.2 CRITERI DI VERIFICA

In accordo con quanto definito nel §2.3. delle NTC 2018, devono essere svolte le verifiche di sicurezza e delle prestazioni attese per Stati Limite Ultimi (SLU) e Stati Limite d'Esercizio (SLE) secondo opportune combinazioni di carico delle azioni.

5.2.1 Combinazioni di carico

Come riportato al §2.5.3 delle NTC 2018, si considerano le seguenti combinazioni delle azioni:

$$Y_{G1} \cdot G_1 + Y_{G2} \cdot G_2 + Y_P \cdot P + Y_{Q1} \cdot Q_{k1} + Y_{Q2} \cdot \Psi_{02} \cdot Q_{k2} + Y_{Q3} \cdot \sum_{j=3}^n \Psi_{0j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione fondamentale SLU}$$

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \Psi_{02} \cdot Q_{k2} + \sum_{j=3}^n \Psi_{0j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione caratteristica rara SLE}$$

$$G_1 + G_2 + P + \Psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum_{j=2}^n \Psi_{2j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione frequente SLE}$$

$$G_1 + G_2 + P + \sum_{j=1}^n \Psi_{2j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione quasi permanente SLE}$$

$$E + G_1 + G_2 + P + \sum_{j=1}^n \Psi_{2j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione sismica SLE e SLU}$$

$$G_1 + G_2 + P + A_d + \sum_{j=1}^n \Psi_{2j} \cdot Q_{kj} \quad \text{Combinazione eccezionale SLU}$$

G_1 masse dei pesi propri strutturali

G_2 masse dei carichi permanenti non strutturali

P precompressione e pretensione

Q_{ki} masse dei carichi accidentali

E azione sismica

A_d azione eccezionale

ψ_0, ψ_1, ψ_2 coefficienti di contemporaneità delle azioni (Tab. 2.5.I oppure Tab. 5.1.VI per i ponti stradali e Tab. 5.2.VII per i ponti ferroviari)

5.2.2 Stati Limite Ultimi

Per ogni Stato Limite Ultimo (SLU) deve essere rispettata la condizione:

$$R_d \geq E_d \quad (\text{Eq. 2.2.1})$$

$E_d = E(F_d ; X_d ; a_d)$ valore di progetto della domanda, funzione dei valori di progetto delle azioni (F_d) e dei valori nominali delle grandezze geometriche della struttura interessate (a_d)

$R_d = R(F_d ; X_d ; a_d)$ capacità di progetto in termini di resistenza, duttilità e/o spostamento della struttura, funzione delle caratteristiche meccaniche dei materiali che la compongono (X_d) e dei valori nominali delle grandezze geometriche interessate (a_d)

$F_d = \gamma_F \cdot F_k$ azioni di progetto

$X_d = X_k / \gamma_M$ proprietà del materiale di progetto

a_d parametri geometrici di progetto

γ_M coefficiente parziale di sicurezza del materiale

Nelle verifiche agli stati limite ultimi si distinguono:

- stato limite di equilibrio come corpo rigido: **EQU**
- stato limite di resistenza della struttura compresi gli elementi di fondazione: **STR**
- stato limite di resistenza del terreno: **GEO**

5.2.2.1 Strutture geotecniche

Per la progettazione di elementi strutturali che coinvolgano azioni di tipo geotecnico (plinti, platee, pali, muri di sostegno, ...) le verifiche strutturali (SLU STR) e geotecniche (SLU GEO) si eseguono adottando due possibili approcci progettuali, fra loro alternativi.

Approccio 1

Le verifiche si conducono con due diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali per le azioni (γ_F), la resistenza dei materiali (γ_M) ed eventualmente la resistenza globale del sistema (γ_R).

In tale approccio nelle rispettive tabelle di combinazione si impiegano i coefficienti della colonna A1 per una *Combinazione 1* e i coefficienti della colonna A2 per una *Combinazione 2*.

In tutti i casi, sia nei confronti del dimensionamento strutturale che per quello geotecnico si deve utilizzare la combinazione più gravosa fra le due precedenti.

Approccio 2

Le verifiche si conducono con un'unica combinazione dei gruppi di coefficienti parziali per le Azioni (γ_F), per la resistenza dei materiali (γ_M) ed eventualmente per la resistenza globale (γ_R).

In tale approccio nelle rispettive tabelle di combinazione si impiegano i coefficienti γ_F riportati nella colonna A1.

Per ogni stato limite per perdita di equilibrio (SLU EQU), come definito al §2.6.1, impiegando come fattori parziali per le azioni i valori γ_F riportati nella colonna EQU della tabella 6.2.1, deve essere rispettata la condizione:

$$E_{inst,d} \leq E_{stb,d}$$

$E_{inst,d}$ valore di progetto dell'azione instabilizzante

$E_{stb,d}$ valore di progetto dell'azione stabilizzante

Per ogni stato limite ultimo che preveda il raggiungimento della resistenza di un elemento strutturale (SLU STR) o del terreno (SLU GEO), come definiti al §2.6.1, impiegando diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali per le azioni (A1 e A2), per i parametri geotecnici (M1 e M2) e per le resistenze (R1, R2 e R3), deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

$E_d = E(\gamma_F * F_k ; X_k / \gamma_M ; a_d)$ valore di progetto dell'azione

$E_d = \gamma_E * E(F_k ; X_k / \gamma_M ; a_d)$ valore di progetto dell'effetto dell'azione

$R_d = 1 / \gamma_R * R(\gamma_F * F_k ; X_k / \gamma_M ; a_d)$ valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico

$F_d = \gamma_F * F_k$ azioni di progetto

$X_d = X_k / \gamma_M$ parametri geotecnici di progetto

a_d parametri geometrici di progetto

γ_E coefficiente parziale di sicurezza sugli effetti delle azioni

γ_M coefficiente parziale di sicurezza del materiale

γ_R coefficiente parziale di sicurezza globale sulle resistenze

Tab. 6.2.I – Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni

	Effetto	Coefficiente Parziale γ_F (o γ_E)	EQU	(A1)	(A2)
Carichi permanenti G_1	Favorevole	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevole		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti $G_2^{(1)}$	Favorevole	γ_{G2}	0,8	0,8	0,8
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3
Azioni variabili Q	Favorevole	γ_Q	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3

⁽¹⁾ Per i carichi permanenti G_2 si applica quanto indicato alla Tabella 2.6.1. Per la spinta delle terre si fa riferimento ai coefficienti γ_{os}

Tabella 5-2: Coefficienti parziali per le azioni nelle verifiche SLU (NTC 2018) – Strutture geotecniche

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

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

Tabella 5-3: Coefficienti parziali per le resistenze nelle verifiche SLU (NTC 2018) – Strutture geotecniche

5.2.3 Stati Limite di Esercizio

Per ogni Stato Limite d'Esercizio (SLE) deve essere rispettata la condizione:

$$C_d \geq E_d \quad (\text{Eq. 2.2.2})$$

$E_d = E(F_d; X_d; a_d)$ valore di progetto dell'effetto delle azioni

$C_d = C(F_d; X_d; a_d)$ valore limite di progetto associato a ciascun aspetto di funzionalità esaminato

All'interno del progetto devono essere quindi definite le prescrizioni relative agli spostamenti compatibili per l'opera e le prestazioni attese.

Il prescritto valore limite dell'effetto delle azioni deve essere stabilito in funzione del comportamento della struttura in elevazione e di tutte le costruzioni che interagiscono con le opere geotecniche in progetto, tenendo conto della durata dei carichi applicati.

5.2.4 Stati Limite Ultimi e di Esercizio sismici

Con riferimento al §3.2.1 delle NTC 2018, nei confronti delle azioni sismiche, sia gli Stati limite di esercizio (SLE) che gli Stati limite ultimi (SLU) sono individuati riferendosi alle prestazioni della costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali e gli impianti.

Gli Stati limite di esercizio (SLE) comprendono:

- **Stato Limite di Operatività (SLO):** a seguito del terremoto la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali e le apparecchiature rilevanti in relazione alla sua funzione, non deve subire danni ed interruzioni d'uso significativi;

- **Stato Limite di Danno (SLD):** a seguito del terremoto la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali e le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non mettere a rischio gli utenti e da non compromettere significativamente la capacità di resistenza e di rigidità nei confronti delle azioni verticali ed orizzontali, mantenendosi immediatamente utilizzabile pur nell'interruzione d'uso di parte delle apparecchiature.

Gli Stati limite ultimi (SLU) comprendono:

- **Stato Limite di salvaguardia della Vita (SLV):** a seguito del terremoto la costruzione subisce rotture e crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e significativi danni dei componenti strutturali cui si associa una perdita significativa di rigidità nei confronti delle azioni orizzontali; la costruzione conserva invece una parte della resistenza e rigidità per azioni verticali e un margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni sismiche orizzontali;
- **Stato Limite di prevenzione del Collasso (SLC):** a seguito del terremoto la costruzione subisce gravi rotture e crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e danni molto gravi dei componenti strutturali; la costruzione conserva ancora un margine di sicurezza per azioni verticali ed un esiguo margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni orizzontali.

5.3 SOFTWARE DI CALCOLO

Sono stati utilizzati i programmi di calcolo elencati nel seguito.

La scrivente ha esaminato preliminarmente la documentazione a corredo dei software per valutarne l'affidabilità e soprattutto l'idoneità al caso specifico. Tale documentazione, contiene una esauriente descrizione delle basi teoriche e degli algoritmi impiegati, l'individuazione dei campi d'impiego, nonché casi prova interamente risolti e commentati.

Il sottoscritto, inoltre, ha verificato l'affidabilità dei codici di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

5.3.1 Calcolo strutture scatolari

Titolo:



Caratteristiche:	Programma per l'analisi di strutture scatolari
Autore:	Aztec Informatica – Casole Bruzio, Cosenza
Distribuzione:	Aztec Informatica S.r.l.
Versione:	14.02C

5.3.1.1 Ipotesi generali di calcolo

A partire dal tipo di terreno, dalla geometria e dai sovraccarichi agenti il programma è in grado di conoscere tutti i carichi agenti sulla struttura per ogni combinazione di carico.

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

Il terreno di fondazione viene invece schematizzato con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler). L'area della singola molla è direttamente proporzionale alla costante di Winkler del terreno di base e all'area di influenza della molla stessa. E' possibile pertanto escludere la resistenza del terreno sui piedritti azzerando la costante di Winkler dello strato di rinfiacco.

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

Indicando con u il vettore degli spostamenti nodali incogniti, la relazione risolutiva è la seguente: $K \times u = p$.

Viene effettuata quindi l'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione) dalla matrice globale. L'analisi così condotta fornisce gli spostamenti incogniti u : $u = K^{-1} \times p$.

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nodali, alle sollecitazioni sugli elementi ed alle pressioni sul terreno.

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

5.3.1.2 Modulo di sottofondo fondazione

Si stima la costante di Winkler k_s , da utilizzare per la simulazione della risposta elastica del terreno per la fondazione e le pareti, secondo la teoria elastica di Boussinesq riportata da Poulos & Davis (1974) per fondazioni superficiali di forma rettangolare $B \times L$, nel caso di cedimento in condizioni di deformazione orizzontale libera (limite inferiore) oppure impedita edometrica (limite superiore).

Per i valori utilizzati nei modelli di calcolo vedi i capitoli specifici delle singole opere.

5.4 Validazione programmi di calcolo

5.4.1 Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Ai sensi del §10.2 delle NTC2018 si dichiara quanto segue.

5.4.2 Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di più codici di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni. Per quanto riguarda i criteri di modellazione e le caratteristiche dei programmi utilizzati si rimanda ai relativi paragrafi.

5.4.3 Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo dei software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dai produttori dei software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. L'affidabilità e la robustezza dei codici di calcolo sono garantite attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

5.4.4 Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

5.4.5 Informazioni generali sull'elaborazione

I software prevedono una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

5.4.6 Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre, sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

6 VERIFICHE SCATOLARI

6.1 CRITERI DI VERIFICA

6.1.1 Combinazioni statiche

Per le NTC 2018 le strutture a telaio scatolare interrate e fondate direttamente sul terreno possono essere analizzate e verificate secondo le specifiche previste per i muri di sostegno e le fondazioni dirette superficiali, ovvero secondo Approccio 2, combinazione (A1+M1+R3) e coefficienti di Tab. 6.4.I, con almeno le seguenti verifiche agli stati limite:

SLU di tipo geotecnico

- collasso per carico limite del complesso fondazione-terreno (SLU GEO)
- collasso per scorrimento sul piano di posa (SLU GEO), nel caso di forte asimmetria delle spinte
- ribaltamento (SLU EQU), nel caso di forte asimmetria delle spinte

SLU di tipo strutturale

- raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali (SLU STR)

Tab. 6.4.I – Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi di fondazioni superficiali

Verifica	Coefficiente parziale (R3)
Carico limite	$\gamma_R = 2,3$
Scorrimento	$\gamma_R = 1,1$

Tabella 6-1: Coefficienti parziali di sicurezza per le verifiche SLU geotecniche statiche (NTC 2018) – Fondazioni superficiali

Inoltre deve essere eseguita la verifica di stabilità globale del complesso opera-terreno secondo Approccio 1, combinazione (A2+M2+R2) e coefficienti di Tab. 6.8.I, come per le opere di materiali sciolti e fronti di scavo:

SLU di tipo geotecnico

- stabilità globale del complesso opera-terreno (SLU GEO)

Tab. 6.8.I - Coefficienti parziali per le verifiche di sicurezza di opere di materiali sciolti e di fronti di scavo

COEFFICIENTE	R2
γ_R	1,1

Tabella 6-2 - Coefficienti parziali di sicurezza per le verifiche SLU geotecniche (NTC 2018) – Opere in materiali sciolti

6.1.2 Combinazioni sismiche

Si ripetono le stesse tipologie di verifiche di sicurezza statiche, in combinazione allo stato limite ultimo SLV e con coefficienti parziali sulle azioni (A) e sui parametri geotecnici (M) (§ 7.11.1) pari all'unità e con coefficienti parziali γ_R indicati nella tabella 7.11.II per le resistenze di progetto (R).

Ai fini della verifica allo scorrimento, si può considerare la resistenza passiva solo nel caso di effettiva permanenza di tale contributo, portando in conto un'aliquota non superiore al 50%.

Se, nel calcolo del carico limite, si considera esplicitamente l'effetto delle azioni inerziali sul volume di terreno significativo, il coefficiente γ_R può essere ridotto a 1.8.

Tab. 7.11.II - Coefficienti parziali γ_R per le verifiche degli stati limite (SLV) delle fondazioni superficiali con azioni sismiche

Verifica	Coefficiente parziale γ_R
Carico limite	2.3
Scorrimento	1.1
Resistenza sulle superfici laterali	1.3

Tabella 6-3 - Coefficienti parziali di sicurezza per le verifiche SLU geotecniche sismiche (NTC 2018) – Fondazioni superficiali

Nello stesso modo deve inoltre essere eseguita la verifica di stabilità globale del complesso opera-terreno, in accordo al §7.11.3.5 e §7.11.4, ponendo i coefficienti parziali sulle azioni (A) e sui parametri geotecnici (M) (§7.11.1) pari all'unità e un coefficiente parziale $\gamma_R = 1.2$ sulle resistenze di progetto (R).

In aggiunta devono essere condotte verifiche per lo stato limite di esercizio SLD, dove in particolare gli spostamenti permanenti indotti dal sisma devono essere compatibili con la funzionalità dell'opera e con quella di eventuali strutture o infrastrutture interagenti con essa.

6.2 Verifica a ribaltamento (SLU EQU, SLV)

6.2.1 Risultati verifiche SCAT®

La verifica a ribaltamento consiste nel determinare il momento risultante rispetto allo spigolo a valle della fondazione di tutte le forze che tendono a far ribaltare il muro e di tutte le forze che tendono a stabilizzarlo, verificando che:

$$M_{\text{stab}} / M_{\text{rib}} \geq \gamma_R$$

M_{rib} momento ribaltante

M_{sstab} momento stabilizzante

$\gamma_R = 1.15$ SLU EQU coefficiente di sicurezza a scorrimento

= 1.00 SLV

Il momento ribaltante M_r è dato dalla componente orizzontale della spinta S , dalle forze di inerzia del muro e del terreno gravante sulla fondazione di monte (caso di presenza di sisma) per i rispettivi bracci. Nel momento stabilizzante interviene il peso del muro (applicato nel baricentro) ed il peso del terreno gravante sulla fondazione di monte. Per quanto riguarda invece la componente verticale della spinta essa sarà stabilizzante se l'angolo d'attrito terra-muro δ è positivo, ribaltante se δ è negativo. δ è positivo quando è il terrapieno che scorre rispetto al muro, negativo quando è il muro che tende a scorrere rispetto al terrapieno (questo può essere il caso di una spalla da ponte gravata da carichi notevoli). Se sono presenti dei tiranti essi contribuiscono al momento stabilizzante.

Questa verifica ha significato solo per fondazione superficiale e non per fondazione su pali.

6.3 Verifica a scorrimento (SLU GEO, SLV)

6.3.1 Risultati verifiche SCAT®

Per la verifica a scorrimento del muro lungo il piano di fondazione deve risultare che la somma di tutte le forze parallele al piano di posa che tendono a fare scorrere il muro deve essere minore di tutte le forze, parallele al

piano di scorrimento, che si oppongono allo scivolamento, secondo un certo coefficiente di sicurezza. La verifica a scorrimento risulta soddisfatta se:

$$F_r / F_s \geq \gamma_R$$

F_r		forze resistenti allo scivolamento
F_s		forze che tendono a fare scorrere il muro
$\gamma_R = 1.10$	SLU GEO	coefficiente di sicurezza a scorrimento
$= 1.00$	SLV	

Le forze che intervengono nella F_s sono tutte le componenti orizzontali delle forze sollecitanti (spinte terreno e carichi) le strutture del muro:

$$F_s = S_{h,t} + S_{h,q} + \Delta S_h$$

$S_{h,t}$	componente orizzontale della spinta del terreno
$S_{h,q}$	componente orizzontale della spinta dei sovraccarichi sul terreno
ΔS_h	componente orizzontale delle sovraspinte sismiche

La forza resistente è data dalla resistenza d'attrito e dalla resistenza per adesione lungo la base della fondazione:

$$F_r = N \cdot \tan \delta_f + c_a \cdot B_r$$

N	componente normale risultante dei carichi in fondazione
δ_f	angolo d'attrito terreno-fondazione
c_a	adesione terreno-fondazione
B_r	larghezza reagente (compressa) della fondazione

Nel caso di fondazione con dente, viene calcolata la resistenza passiva sviluppatasi lungo il cuneo passante per lo spigolo inferiore del dente, inclinato dell'angolo ρ (rispetto all'orizzontale). Tale cuneo viene individuato attraverso un procedimento iterativo. In dipendenza della geometria della fondazione e del dente, dei parametri geotecnici del terreno e del carico risultante in fondazione, tale cuneo può avere forma triangolare o trapezoidale.

$$F_r = (N-Q) \cdot \tan \delta_f + S_p + c_a \cdot L_r$$

Q	aliquota di carico gravante sul cuneo passivo
S_p	resistenza passiva
L_c	ampiezza del cuneo
$L_r = B_r - L_c$	



Figura 6-1 - Calcolo del cuneo di scivolamento passivo nel caso di dente di fondazione

Con riferimento al §6.5.3.1.1 delle NTC 2018, non si deve in generale considerare il contributo della resistenza passiva del terreno antistante il muro, a meno di casi particolari e per un'aliquota massima del 50%. Tale resistenza è subordinata all'assunzione di effettiva permanenza di tale contributo, è da giustificare per le caratteristiche meccaniche dei terreni e delle modalità costruttive, nonché se gli spostamenti necessari alla sua mobilitazione siano compatibili con le prestazioni attese dell'opera.

6.4 Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)

6.4.1 Risultati verifiche SCAT®

Il rapporto fra il carico limite in fondazione e la componente normale della risultante dei carichi trasmessi dal muro sul terreno di fondazione deve essere:

$$Q_u / R \geq \gamma_R$$

Q_u carico limite della fondazione

R risultante verticale dei carichi in fondazione

$\gamma_R = 2.30$ SLU GEO coefficiente di sicurezza a capacità portante

= 2.30 SLV

= 1.80 SLV con contributo effetti inerziali sul terreno

Per le restanti disposizioni, vedi capitolo relativo al calcolo dei muri di sostegno.

6.5 Verifiche geotecniche in esercizio (SLE GEO, SLD)

6.5.1 Stima spostamenti dell'opera e del terreno

Alla luce delle NTC 2018, occorre verificare che agli stati limite di esercizio SLE gli spostamenti e le rotazioni massime della fondazione siano compatibili con i requisiti prestazionali delle strutture in elevazione.

Le verifiche verranno condotte con riferimento ai parametri caratteristici ed i coefficienti parziali sulle azioni (A) e sui parametri di resistenza (R) sempre unitari.

Con riferimento alla UNI ENV 1997-1 Appendice H, le componenti di spostamento e rotazione da valutare sulle strutture sono quelle descritte nella figura seguente.

figura H.1

Definizioni per il movimento della fondazione

Legenda

- a) Definizioni di cedimento s , cedimento differenziale δs , rotazione θ e deformazione angolare α
- b) Definizioni di inflessione relativa Δ e rapporto di inflessione Δ/L
- c) Definizioni di rotazione rigida ω e rotazione relativa (distorsione angolare) β

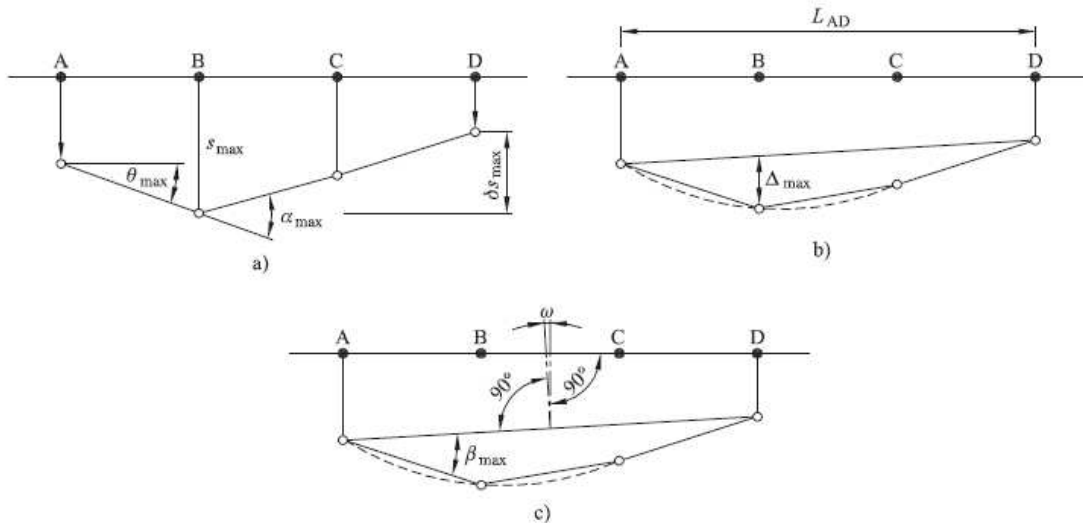


Figura 6-2: — Componenti di spostamento e rotazione delle fondazioni secondo UNI ENV 1997-1

L'Eurocodice 7, per strutture convenzionali in fondazioni isolate e diverse dagli edifici, raccomanda cedimenti totali massimi fino a 50 mm, oppure cedimenti maggiori purché le rotazioni relative rimangano entro limiti accettabili e purché i cedimenti totali non siano tali da provocare problemi ai servizi che entrano nella struttura.

La verifica nei confronti dello stato limite di danno (SLD) può essere ritenuta soddisfatta impiegando le azioni corrispondenti allo SLD e determinando il carico limite di progetto con il coefficiente $\gamma_R = 2.3$ (riportato nella Tabella 7.11.II).

6.6 Elementi in cemento armato

6.6.1 Stati Limite Ultimi strutturali (SLU STR)

Come riportato al §2.3 delle [34], per ogni stato limite ultimo deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

$$E_d = E(Y_F \cdot F_k; X_k / Y_M; a_d)$$

Valore di progetto dell'azione o dell'effetto dell'azione

$$R_d = R(Y_F \cdot F_k; X_k / Y_M; a_d)$$

Valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico

$$Y_F \cdot F_k$$

Azioni di progetto

$$X_k / Y_M$$

Proprietà del materiale di progetto

$$a_d$$

Geometria di progetto

$$Y_M$$

Coefficiente parziale di sicurezza del materiale

6.6.1.1 Verifica a presso/tenso flessione

Come previsto al §4.1.2.1.2.4 delle [34] con riferimento alla generica sezione, la verifica di resistenza allo SLU si esegue controllando che:

$$M_{Rd} = M_{Rd}(N_{Ed}) \geq M_{Ed}$$

M_{Rd}	Valore di calcolo del momento resistente corrispondente a N_{Ed}
N_{Ed}	Valore di calcolo della componente assiale (sforzo normale)
M_{Ed}	Valore di calcolo della componente flettente dell'azione

6.6.1.2 Verifica a taglio

Secondo quanto previsto §4.1.2.1.3 delle [34], indicato con V_{Ed} il valore di calcolo dello sforzo di taglio agente allo SLU, si verifica in generale che risulti:

$$V_{Ed} < V_{Rd}$$

Elementi senza armature resistenti a taglio

$$V_{Rd,c} = \max \left\{ \left(0.18 \cdot k \cdot \frac{\sqrt[3]{100 \cdot \rho_l \cdot f_{ck}}}{\gamma_c} + 0.15 \cdot \sigma_{cp} \right) \cdot b_w \cdot d; (v_{min} + 0.15 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w \cdot d \right\} \quad \text{Resistenza di calcolo a taglio}$$

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2$$

$$v_{min} = 0.035 \cdot \sqrt{k^3} \cdot \sqrt{f_{ck}}$$

$$\rho_l = \frac{A_{sl}}{b_w \cdot d} \leq 0.02 \quad \text{Rapporto percentuale armatura in zona tesa } A_{sl}$$

$$\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} \leq 0.2 \cdot f_{cd} \quad \text{Tensione media di compressione nella sezione}$$

d Altezza utile della sezione (mm)

b_w Larghezza minima della sezione (mm)

Elementi provvisti di armature resistenti a taglio

$$V_{Rd} = \min(V_{Rd,s}; V_{Rd,max}) \quad \text{Resistenza di calcolo a taglio}$$

$$V_{Rd,s} = 0.9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot (\cot \alpha + \cot \theta) \cdot \sin \alpha \quad \text{Resistenza a taglio-trazione}$$

$$V_{Rd,max} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f'_{cd} \cdot \frac{(\cot \alpha + \cot \theta)}{1 + \cot^2 \theta} \quad \text{Resistenza a taglio-compressione}$$

θ Inclinazione puntoni di cls rispetto asse elemento ($1 \leq \cot \theta \leq 2.5$)

α Inclinazione dell'armatura trasversale rispetto asse elemento

A_{sw} Area dell'armatura trasversale

s Interasse tra due armature trasversali consecutive

$f'_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$ Resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo d'anima

α_c Coefficienti maggiorativi pari a:

1 per membrature non compresse

$1 + \sigma_{cp} / f_{cd}$ per $0 \leq \sigma_{cp} < 0.25 \cdot f_{cd}$

1.25 per $0.25 \cdot f_{cd} \leq \sigma_{cp} < 0.50 \cdot f_{cd}$

$2.5 \cdot (1 - \sigma_{cp} / f_{cd})$ per $0.50 \cdot f_{cd} \leq \sigma_{cp} < f_{cd}$

6.6.2 Stati Limite Ultimi di esercizio (SLE STR, SLD)

6.6.2.1 Limiti tensionali in esercizio

Come riportato al §6.2.4.3 e §5.1.4.2 del [34], la verifica della sicurezza nei riguardi degli stati limite di esercizio si esprime controllando aspetti di funzionalità e stato tensionale. Si dovrà verificare che sia:

$$E_d \leq C_d$$

$$E_d = E(Y_F \cdot F_k; X_k / Y_M; a_d) \quad \text{Valore di progetto dell'azione o dell'effetto dell'azione}$$

$$C_d = C(Y_F \cdot F_k; X_k / Y_M; a_d) \quad \text{Valore nominale o funzione di certe proprietà dei materiali legate agli effetti progettuali delle azioni considerate}$$

Le verifiche si risolvono nel controllare che i valori di tensione nei materiali siano inferiori ai limiti di normativa:

Calcestruzzo compresso	Combinazione rara	$\sigma_c < 0.60 \cdot f_{ck}$
	Combinazione quasi permanente	$\sigma_c < 0.45 \cdot f_{ck}$
Acciaio teso	Combinazione rara	$\sigma_s < 0.80 \cdot f_{yk}$

6.6.2.2 Verifiche agli Stati Limite di Fessurazione

Viene eseguita la verifica allo stato limite di apertura delle fessure con riferimento al §4.1.2.2.4 del [34]. Prima di procedere alle verifiche a fessurazione è necessario definire delle apposite combinazioni di carico ed effettuare una valutazione relativa al grado di protezione delle armature metalliche contro la corrosione (in termini di condizioni ambientali e sensibilità delle armature stesse alla corrosione). Si distinguono i seguenti casi:

Combinazioni di azioni	Frequente (FR) Quasi Permanente (QP)
Condizioni ambientali	Ordinarie (Gruppo A) Aggressive (Gruppo B) Molto aggressive (Gruppo C)
Sensibilità delle armature alla corrosione	Sensibili (acciai da precompresso) Poco sensibili (acciai ordinari)
Stato limite	Apertura fessure (AF) Formazione fessure (FF) Decompressione (D)
Apertura delle fessure	$w_1 = 0.20 \text{ mm}$ $w_2 = 0.30 \text{ mm}$ $w_3 = 0.40 \text{ mm}$

Tab. 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

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

Tabella 6-4 - Condizioni ambientali e classi di esposizione secondo NTC2018

Tab. 4.1.IV - Criteri di scelta dello stato limite di fessurazione

Gruppi di Esigenze	Condizioni ambientali	Combinazione di azioni	Armatura			
			Sensibile		Poco sensibile	
			Stato limite	w_k	Stato limite	w_k
A	Ordinarie	frequente	apertura fessure	$\leq w_2$	apertura fessure	$\leq w_3$
		quasi permanente	apertura fessure	$\leq w_1$	apertura fessure	$\leq w_2$
B	Aggressive	frequente	apertura fessure	$\leq w_1$	apertura fessure	$\leq w_2$
		quasi permanente	decompressione	-	apertura fessure	$\leq w_1$
C	Molto aggressive	frequente	formazione fessure	-	apertura fessure	$\leq w_1$
		quasi permanente	decompressione	-	apertura fessure	$\leq w_1$

Tabella 6-5 - Stati limite di fessurazione secondo NTC2018

Il calcolo, condotto con riferimento alla procedura analitica prevista al §C4.1.2.2.4 del [35], prevede i seguenti passaggi:

- Valutazione della distanza media tra le fessure (Δ_{sm});
- Valutazione della deformazione media delle barre d'armatura (ϵ_{sm});
- Valutazione dell'ampiezza delle fessure (valore medio w_m e valore di calcolo w_k).

La verifica dell'ampiezza di fessurazione può anche essere condotta senza calcolo diretto, limitando la tensione di trazione nell'armatura, valutata nella sezione parzializzata per la combinazione di carico pertinente, ad un massimo correlato al diametro delle barre ed alla loro spaziatura.

Elemento strutturale	Classi di esposizione	Gruppo di esigenza	Condizioni ambientali	Combinaz. di azioni	Stato limite	w_k
Elevazioni	XC4	B	Aggressive	FR	AF	$\leq w_2 = 0.30$ mm
				QP	AF	$\leq w_1 = 0.20$ mm
Fondazioni	XC2	A	Ordinarie	FR	AF	$\leq w_3 = 0.40$ mm
				QP	AF	$\leq w_2 = 0.30$ mm

Tabella 6-6 – Riepilogo stati limite di fessurazione di verifica

6.7 Elementi in acciaio

6.7.1 Stati Limite Ultimi strutturali (SLU STR, SLV)

I criteri per la verifica della resistenza delle sezioni sono riportati nelle NTC 2008 al §4.2, §4.3 e relative istruzioni, l'Eurocodice EN 1993-1-1, EN1993-1-5, EN 1993-2, in cui si ha:

Verifica a flessione

$$M_{Ed} < M_{c,Rd}$$

M_{Ed} momento flettente sollecitante

$M_{c,Rd} = M_{pl,Rd} = W_{pl} \cdot f_{yd}$ momento resistente sezione classe 1 e 2

$= M_{el,Rd} = W_{el} \cdot f_{yd}$ momento resistente sezione classe 3

$= W_{eff} \cdot f_{yd}$ momento resistente sezione classe 4

W_{pl} modulo resistente plastico sezione

W_{el}	modulo resistente elastico sezione
W_{eff}	modulo resistente efficace sezione
$f_{yd} = f_{yk}/\gamma_{M0}$	resistenza di progetto acciaio
f_{yk}	resistenza caratteristica acciaio
γ_{M0}	coefficiente di sicurezza resistenza acciaio

Verifica a taglio

$V_{Ed} < V_{c,Rd}$	
V_{Ed}	taglio sollecitante
$V_{c,Rd} = A_v * f_{yd} / (\sqrt{3} * \gamma_{M0})$	taglio resistente sezione
A_v	area resistente di taglio

Verifica a flessione e taglio

Se il taglio di calcolo V_{Ed} associato al momento flettente di calcolo M_{Ed} è inferiore a metà della resistenza di calcolo a taglio $V_{Ed} \leq 0.5 * V_{c,Rd}$ si può trascurare l'influenza del taglio sulla resistenza a flessione.

Se invece non si verifica questa condizione si ha:

$$f_{yd}' = f_{yd} * (1 - \rho) \quad \text{resistenza di progetto ridotta acciaio}$$
$$\rho = (2 * V_{Ed} / V_{c,Rd} - 1)^2$$

6.7.2 Risultati verifiche SCAT®

Per il riepilogo delle verifiche principali vedi capitoli successivi, per le verifiche dettagliate vedi allegati di calcolo delle singole opere.

7 ANALISI DEI CARICHI

7.1 AZIONI PERMANENTI STRUTTURALI (G₁)

I valori delle azioni vengono computati automaticamente dal programma di calcolo secondo le ipotesi seguenti, per ulteriori approfondimenti si rimanda direttamente al manuale del software.

Nome	γ_G (Fav / Sfav)	ψ_0	ψ_1	ψ_2
PP (cat. G ₁)	1.00 / 1.30	-	-	-

7.1.1 Peso proprio

Per gli elementi in c.a. si considera un peso specifico $\gamma_c = 25 \text{ kN/m}^3$, per gli elementi in acciaio $\gamma_s = 78.5 \text{ kN/m}^3$.

7.2 AZIONI PERMANENTI NON STRUTTURALI (G₂)

Non presenti per il caso in oggetto.

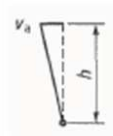
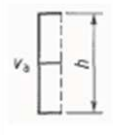

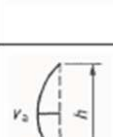
7.3 SPINTA DEL TERRENO (G₃)

I valori delle spinte vengono computati automaticamente dai software secondo le metodologie seguenti, per ulteriori approfondimenti si rimanda direttamente al manuale d'uso.

Nome	γ_G (Fav / Sfav)	ψ_0	ψ_1	ψ_2
TERRENO (cat. G ₁)	1.00 / 1.30	-	-	-
FALDA (cat. G ₁)	1.00 / 1.30	-	-	-

Le condizioni di spinta sono assunte in base agli spostamenti delle pareti, ovvero del grado di mobilitazione necessario per innescare il regime di spinta, vedi a riguardo le indicazioni contenute nell'EC7.

Table C.1 — Ratios v_d/h

Kind of wall movement		v_d/h loose soil %	v_d/h dense soil %
a)		0,4 to 0,5	0,1 to 0,2
b)		0,2	0,05 to 0,1
c)		0,8 to 1,0	0,2 to 0,5
d)		0,4 to 0,5	0,1 to 0,2

where:
 v_a is the wall motion to mobilise active earth pressure
 h is the height of the wall

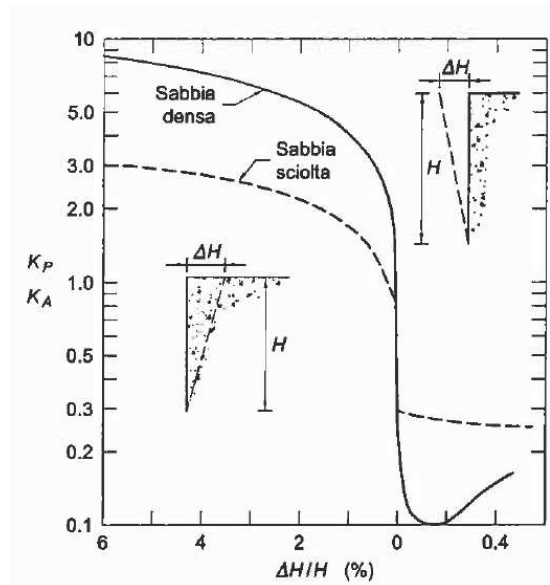


Figura 7-1: Spostamenti relativi muro-terreno necessari per il raggiungimento di un regime di spinta attiva secondo EC7 Annex C e Lancillotta (1999)

7.3.1 Spinta a riposo

La spinta statica totale sulla parete S_{0h} si calcola secondo le seguenti relazioni:

$$S_{0h} = \int_0^H \sigma_h(z) dz \quad \text{spinta a riposo statica totale sul muro}$$

$$\sigma_h(z) = \sigma_v(z) * k_0 \quad \text{pressione orizzontale di spinta del terreno}$$

Per piano campagna orizzontale si fa riferimento alla seguente correlazione (Jaky, 1944 e Schmidt, 1966):

$$k_0 = 1 - \tan(\varphi') * OCR^\alpha$$

$$OCR = 1 \quad \text{grado di sovraconsolidazione}$$

$$\alpha = 0.5$$

Per pendio inclinato (β) si può considerare che la spinta a riposo sia parallela al p.c. e che il coefficiente k_0 valga:

$$k_0 = (1 - \tan(\varphi') * OCR^\alpha) * (1 + \tan \beta)$$

$$\beta = 0 \quad \text{angolo inclinazione tra profilo e piano orizzontale}$$

7.3.2 Spinta attiva

Il coefficiente di spinta attiva (K_a) viene valutato ricorrendo alla correlazione generale di Mueller-Breslau basata sulla teoria di Coulomb e riferita a superfici di rottura piane. In questo caso l'approssimazione (rispetto a quanto si sarebbe ottenuto considerando superfici di rottura di geometria complessa) risulta molto contenuta e a favore di sicurezza.

La spinta attiva statica totale sulla parete S_{ah} si calcola secondo le seguenti relazioni:

$$S_{ah} = \int_0^H \sigma_h(z) dz$$

spinta attiva statica totale sul muro

$$K_a = \frac{\text{sen}^2(\psi + \varphi)}{\text{sen}^2\psi \cdot \text{sen}(\psi - \delta) \left[1 + \sqrt{\frac{\text{sen}(\varphi + \delta) \cdot \text{sen}(\varphi - \beta)}{\text{sen}(\psi - \delta) \cdot \text{sen}(\psi + \beta)}} \right]^2}$$

coefficiente di spinta attiva

$$\sigma_h(z) = \sigma_h(z) \cdot K_a - 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_a}$$

pressione orizzontale di spinta del terreno

$$\sigma_v(z)$$

pressione verticale del terreno

$$H$$

altezza della parete di spinta

$$\varphi$$

angolo attrito del terreno

$$\delta = (0 \div 0.50) \cdot \varphi$$

attrito tra terreno e paratia

$$\psi = 90^\circ$$

angolo tra parete di spinta e piano orizzontale

$$\beta$$

angolo inclinazione tra profilo e piano orizzontale

$$c$$

coesione del terreno

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:

$$\gamma' = \gamma_{\text{sat}} - \gamma_w$$

$$\gamma_{\text{sat}}$$

peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori)

$$\gamma_w$$

peso di volume dell'acqua

$$S_{ah} = \int_0^H \sigma'_h(z) dz + E_{ws} + E_{wd}$$

spinta attiva statica totale efficace sul muro

$$\sigma'_h(z) = \sigma'_h(z) \cdot K_a - 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_a}$$

pressione orizzontale di spinta efficace del terreno

$$\sigma'_v(z)$$

pressione verticale efficace del terreno

$$E_{ws}$$

spinta idrostatica

$$E_{wd}$$

spinta idrodinamica

7.3.2.1 Spinta attiva in SCAT®

La spinta attiva è implementata con la formulazione delle teorie classiche di Mueller-Breslau descritte nei paragrafi precedenti.

7.3.3 Spinta passiva

Per il calcolo del coefficiente di spinta passiva K_p si può fare riferimento a superfici di rottura di tipo complesso (spirale logaritmica) come suggerito da Caquot & Kerisel (1948), secondo le seguenti ipotesi:

φ	angolo attrito del terreno
$\delta = (0 \div 0.50) \cdot \varphi$	attrito tra terreno e parete
β	angolo inclinazione tra profilo e piano orizzontale

La spinta passiva a statica totale sulla parete S_{ph} si calcola secondo le seguenti relazioni:

$S_{ph} = \int_0^H \sigma_h(z) dz$	spinta passiva statica totale sulla parete
$\sigma_h(z) = \sigma_h(z) \cdot K_p + 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_p}$	pressione orizzontale di spinta del terreno
$\sigma_v(z)$	pressione verticale del terreno
H	altezza del muro soggetta a spinta passiva

La spinta passiva statica totale efficace sulla parete S_{ph} si calcola secondo le seguenti relazioni:

$S_{ph} = \int_0^H \sigma'_h(z) dz + E_{ws} + E_{wd}$	spinta passiva statica totale efficace sulla parete
$\sigma'_h(z) = \sigma'_h(z) \cdot K_p + 2 \cdot c \cdot \sqrt{K_p}$	pressione orizzontale di spinta efficace del terreno
$\sigma'_v(z)$	pressione verticale efficace del terreno
E_{ws}	spinta idrostatica
E_{wd}	spinta idrodinamica

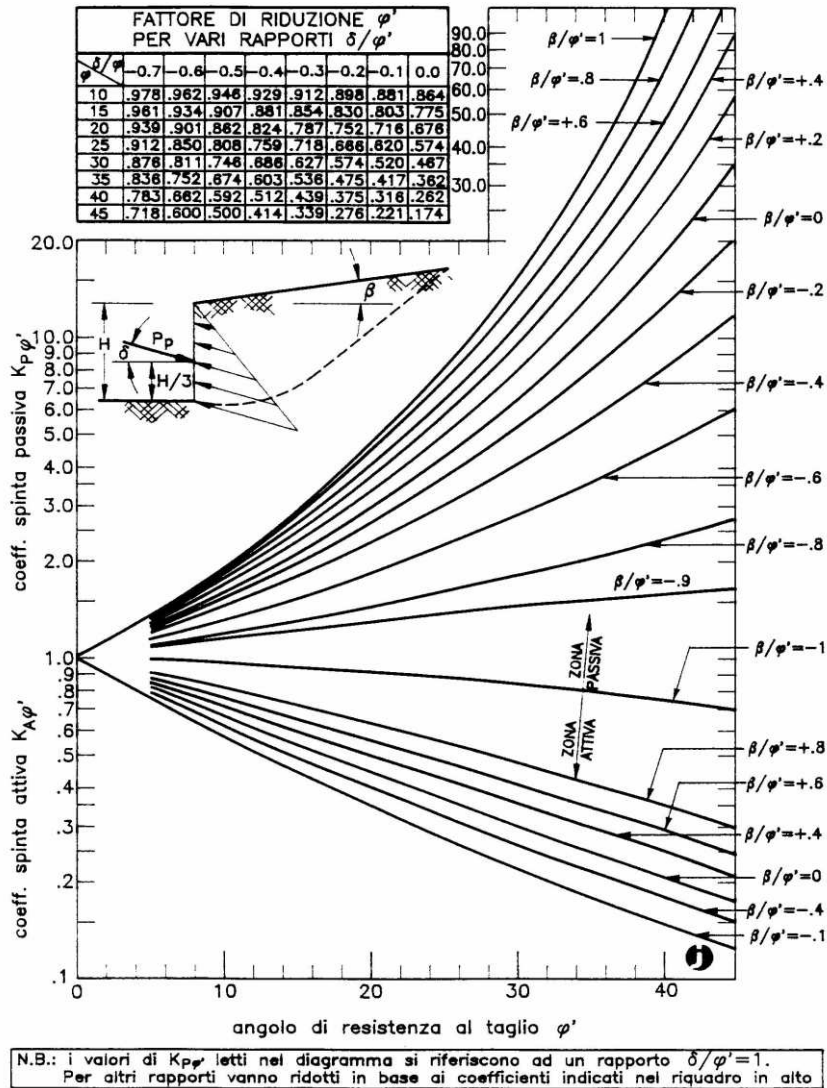


Figura 7-2: Coefficienti di spinta attiva e passiva (Caquot-Kerisel, 1948)

7.3.4 Pressioni idrostatiche

La distribuzione di forze delle spinte idrostatiche E_{ws} sulla parete sono descritte dalle seguenti relazioni:

- $E_{ws}(z) = \gamma_w \cdot z$ spinta idrostatica
- z affondamento rispetto al pelo libero dell'acqua
- γ_w peso di volume dell'acqua

7.4 AZIONE SISMICA (E)

Le azioni sismiche di progetto, in base alle quali valutare il rispetto dei diversi stati limite considerati, si definiscono a partire dalla “pericolosità sismica di base” del sito di costruzione, che costituisce l’elemento di conoscenza primario per la determinazione delle azioni sismiche. La pericolosità sismica del sito è definita in termini di:

a_g	Accelerazione orizzontale massima del terreno
F_0	Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale
T_C^*	Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale

L’accelerazione orizzontale massima attesa a_g è riferita in condizioni di campo libero su sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale di categoria A, nonché di ordinate dello spettro di risposta elastico in accelerazione ad essa corrispondente $S_e(T)$, con riferimento a prefissate probabilità di eccedenza P_{VR} nel periodo di riferimento V_R per ogni stato limite considerato.

I valori dei parametri a_g , F_0 e T_C^* relativi alla pericolosità sismica su reticolo di riferimento nell’intervallo di riferimento sono forniti nelle tabelle riportate nell’ALLEGATO B delle NTC18.

Una trattazione più approfondita è contenuta nella relazione geotecnica/sismica della documentazione di riferimento.

7.4.1 Stati limite di progetto sismici

Le azioni di riferimento sono calcolate sulla base delle effettive coordinate geografiche in accordo alla griglia di riferimento con cui è stato suddiviso il territorio nazionale.

Coordinate:	Longitudine:	12.29328
	Latitudine:	43.612776

Per le opere definitive si ha il periodo di riferimento della struttura $V_R = 100$ anni, si possono pertanto individuare i seguenti stati limite:

SLATO LIMITE	T_R [anni]	a_g [g]	F_0 [-]	T_C^* [s]
SLO	60	0,094	2,380	0,278
SLD	101	0,119	2,354	0,284
SLV	949	0,277	2,414	0,316
SLC	1950	0,346	2,432	0,329

Con riferimento al §7 delle NTC 2018, le costruzioni caratterizzate nei confronti dello SLV, da $a_g S \leq 0.075g$, possono essere progettate e verificate con la sola verifica nei confronti dello SLV. Con riferimento alle caratteristiche dell’opera, si sono analizzati i seguenti stati limite di progetto:

– *Stato limite di danno (SLD)*

a seguito del sisma la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali quelli non strutturali e le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non mettere a rischio gli utenti e da non compromettere significativamente la capacità di resistenza e di rigidità nei confronti delle azioni verticali e orizzontali, mantenendosi immediatamente utilizzabile pur nell’interruzione d’uso di parte delle apparecchiature

Probabilità di superamento $P_{VR} = 63\%$

○ Tempo di ritorno $T_R = -V_R / \ln(1-P_{VR}) = -100 / \ln(1-0.63) = 100$ anni

– *Stato limite ultimo di salvaguardia della vita (SLV)*

a seguito del sisma la costruzione subisce rotture e crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e significativi danni dei componenti strutturali cui si associa una perdita significativa di rigidità nei

confronti delle azioni orizzontali; la costruzione conserva invece una parte della resistenza e rigidezza per azioni verticali e un margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni sismiche orizzontali

Probabilità di superamento $P_{VR} = 10\%$

○ Tempo di ritorno $T_R = -V_R / \ln(1-P_{VR}) = -100 / \ln(1-0.10) = 949$ anni

7.4.2 Spettri di risposta

Per il sito dell'opera in esame, in base alle caratteristiche geotecniche di riferimento e dalla morfologia del terreno descritti nei capitoli precedenti, il sottosuolo può essere classificato come:

Categoria sottosuolo "B"

Categoria topografica "T1"

Tab. 3.2.II – Categorie di sottosuolo che permettono l'utilizzo dell'approccio semplificato.

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
A	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi caratterizzati da valori di velocità delle onde di taglio superiori a 800 m/s, eventualmente comprendenti in superficie terreni di caratteristiche meccaniche più scadenti con spessore massimo pari a 3 m.
B	Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.
C	Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 180 m/s e 360 m/s.
D	Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti, con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 100 e 180 m/s.
E	Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D, con profondità del substrato non superiore a 30 m.

Tabella 7-1: Categorie di sottosuolo

Tab. 3.2.III – Categorie topografiche

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$
T2	Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$
T3	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$
T4	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$

Tabella 7-2: Categorie topografiche

Lo spettro di risposta elastico orizzontale $S_e(T)$ del sisma è definito dalle espressioni seguenti:

$$0 \leq T < T_B \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left[\frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_0} \cdot \left(1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left[\frac{T_C}{T} \right]$$

$$T_D \leq T \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_0 \cdot \left[\frac{T_D \cdot T_C}{T^2} \right]$$

T	periodo di vibrazione orizzontale (s)
$S_e(T)$	accelerazione spettrale orizzontale (m/s ²)
$S = S_s \cdot S_T$	coefficiente della categoria di sottosuolo e delle condizioni topografiche
S_s	coefficiente di amplificazione stratigrafica (vedi tabella seguente)
S_T	coefficiente di amplificazione topografica (vedi tabella seguente)
$\eta = \sqrt{10 / (5 + \xi)} \geq 0,55$	fattore che altera lo spettro elastico per smorzamento viscosi diversi dal 5%
ξ	coefficiente di smorzamento viscoso [%]
F_0	fattore che quantifica l'amplificazione spettrale massima
$T_C = C_C \cdot T_C^*$	periodo corrispondente all'inizio del tratto a velocità costante dello spettro
C_C	coefficiente definito nella tabella seguente
$T_B = T_C / 3$	periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro ad accelerazione costante
$T_D = 4 \cdot a_g / g + 1,6$ spettro	periodo corrispondente all'inizio del tratto a spostamento costante dello spettro

Tab. 3.2.IV – Espressioni di S_s e di C_C

Categoria sottosuolo	S_s	C_C
A	1,00	1,00
B	$1,00 \leq 1,40 - 0,40 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1,20$	$1,10 \cdot (T_C^*)^{-0,20}$
C	$1,00 \leq 1,70 - 0,60 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1,50$	$1,05 \cdot (T_C^*)^{-0,33}$
D	$0,90 \leq 2,40 - 1,50 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1,80$	$1,25 \cdot (T_C^*)^{-0,50}$
E	$1,00 \leq 2,00 - 1,10 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1,60$	$1,15 \cdot (T_C^*)^{-0,40}$

Tabella 7-3: Coefficienti di amplificazione stratigrafica orizzontale

Tab. 3.2.V – Valori massimi del coefficiente di amplificazione topografica S_T

Categoria topografica	Ubicazione dell'opera o dell'intervento	S_T
T1	-	1,0
T2	In corrispondenza della sommità del pendio	1,2
T3	In corrispondenza della cresta di un rilievo con pendenza media minore o uguale a 30°	1,2
T4	In corrispondenza della cresta di un rilievo con pendenza media maggiore di 30°	1,4

Tabella 7-4: Coefficienti di amplificazione topografici

Lo spettro di risposta elastico verticale $S_{ve}(T)$ del sisma è definito dalle espressioni seguenti:

$$0 \leq T < T_B \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left[\frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_v} \cdot \left(1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left[\frac{T_C}{T} \right]$$

$$T_D \leq T \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left[\frac{T_D \cdot T_C}{T^2} \right]$$

T periodo di vibrazione verticale (s)
 $S_{ve}(T)$ accelerazione spettrale verticale (m/s²)
 $F_v = 1,35 \cdot F_0 \cdot (a_g/g)^{0,5}$ fattore che quantifica l'accelerazione spettrale massima

I parametri S_s , T_B , T_C e T_D per la definizione dello spettro verticale sono indipendenti dalla categoria di suolo e assumono i valori riportati nella tabella seguente.

Tab. 3.2.VI - Valori dei parametri dello spettro di risposta elastico della componente verticale

Categoria di sottosuolo	S_s	T_B	T_C	T_D
A, B, C, D, E	1,0	0,05 s	0,15 s	1,0 s

Tabella 7-5 – Coefficienti di amplificazione stratigrafica verticale

7.4.3 Amplificazione sismica di progetto

7.4.3.1 Metodo pseudostatico per muri

Con riferimento al § 7.11.6.2 delle NTC 2018 si esegue l'analisi con il metodo pseudostatico, dove l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico.

La deformabilità della parete viene tenuta in conto mediante dei coefficienti riduttivi correlati al massimo spostamento u_s che l'opera di altezza complessiva H, può ammettere senza riduzioni di resistenza ($u_{s,max}$) e tale per cui sia verificata l'ipotesi di riduzione dell'azione sismica per duttilità strutturale ($u_{s,min}$).

$k_v = \beta_m \cdot S_s \cdot S_T \cdot a_g/g$	coefficiente sismico orizzontale
$k_v = \pm 0.5 \cdot k_h$	coefficiente sismico verticale (di solito non considerato nelle paratie)
$S_s = 1.80$	coefficiente di amplificazione stratigrafica orizzontale
$S_T = 1.00$	coefficiente di amplificazione topografica
a_g	accelerazione massima attesa al sito per lo Stato Limite considerato
$g = 9.81 \text{ m/s}^2$	accelerazione di gravità
$\beta_m = 0.38$ (SLV)	coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa in sito
$= 0.47$ (SLD)	
$= 1.00$ (per muri non liberi di seguire spostamenti relativi rispetto al terreno)	

I valori del coefficiente β_m possono essere incrementati in ragione di particolari caratteristiche prestazionali del muro, prendendo a riferimento il diagramma di Figura 7.11.3 di cui al successivo §7.11.6.3.2.

Lo stato limite di ribaltamento deve essere trattato utilizzando valori di β_m incrementati del 50% rispetto a quelli indicati, comunque non superiori all'unità.

7.4.3.2 Azioni inerziali masse

Con riferimento a §3.2.4 delle NTC 2018, si ritiene trascurabile in fase sismica il contributo delle azioni accidentali, pertanto vengono considerati i contributi dei soli carichi permanenti:

$$G = G_1 + G_2 + \sum_j \Psi_{2j} \cdot Q_{kj}$$

G	massa totale efficace
G ₁	masse dei pesi propri strutturali
G ₂	masse dei carichi permanenti non strutturali (permanenti, terreno)
Q _{kj}	masse dei carichi accidentali
Ψ _{2j} = 0	in generale o se ponti stradali a basso traffico (§5.1.3.12)
Ψ _{2j} = 0.2	se ponti ferroviari (§5.2.2.8) o ponti stradali alto traffico (§5.1.3.12)

Le azioni inerziali orizzontali E_x e verticali E_y delle masse efficaci sono determinate incrementando i pesi propri G con accelerazioni verticali e orizzontali definite dai coefficienti di amplificazione dinamica k_h e k_v:

E _x = G · k _h	azione inerziale orizzontale
E _y = G · k _v	azione inerziale verticale
G = G ₁ + G ₂ + Ψ _{2j} · Q	masse efficaci sismiche

7.4.4 Sovrappinte dinamiche del terreno

I valori delle spinte vengono computate automaticamente dai software secondo le metodologie seguenti, per ulteriori approfondimenti si rimanda direttamente al manuale d'uso.

7.4.4.1 Spinta attiva

Le sovrappinte ΔS_{ah,E} sono calcolate in spinta attiva secondo il metodo di Mononome-Okabe:

$$\Delta S_{ah,E} = S_{ah,E} - S_{ah}$$

$$S_{ah} = \frac{1}{2} \cdot \gamma^* \cdot H^2 \cdot K_a \quad \text{spinta attiva statica sulla parete}$$

$$S_{ah,E} = \frac{1}{2} \cdot \gamma^* \cdot (1 \pm k_v) \cdot H^2 \cdot K_{aE} \quad \text{spinta attiva sismica sulla parete}$$

$$K_{aE} = \frac{\text{sen}^2(\psi + \varphi - \theta)}{\cos\theta \cdot \text{sen}^2\psi \cdot \text{sen}(\psi - \theta - \delta) \left[1 + \frac{\sqrt{\text{sen}(\varphi + \delta) \cdot \text{sen}(\varphi - \beta - \theta)}}{\sqrt{\text{sen}(\psi - \theta - \delta) \cdot \text{sen}(\psi + \beta)}} \right]^2} \quad \text{coefficiente spinta attiva sismica (M-O)}$$

K _a	coefficiente di spinta attiva statico
H* = H + ΔH	altezza della parete di spinta dal fondo scavo
ΔH = 0	incremento dell'altezza della parete di spinta dal fondo scavo
γ*(z)	peso specifico del terreno
φ	angolo attrito del terreno
δ	attrito tra terreno e parete
ψ = 90°	angolo tra parete di spinta e piano orizzontale

β	angolo inclinazione tra profilo e piano orizzontale	
k_h	coefficiente di amplificazione orizzontale	
k_v	coefficiente di amplificazione verticale	
$\Theta = \arctan(k_h / (1 \pm k_v))$	terreni sopra falda	$\gamma^* = \gamma_{sat}$
$\Theta = \arctan(k_h / (1 \pm k_v)) \cdot (\gamma_{sat} / (\gamma_{sat} - \gamma_w))$	terreni sotto falda	$\gamma^* = \gamma'$

Restando a favore della sicurezza, la risultante $\Delta S_{ah,E}$ viene applicata sulla tutta l'altezza H^* come una pressione orizzontale distribuita $\Delta \sigma_{h,E}$ pari a:

$$\Delta \sigma_{h,E} = \Delta S_{ahs} / H^*$$

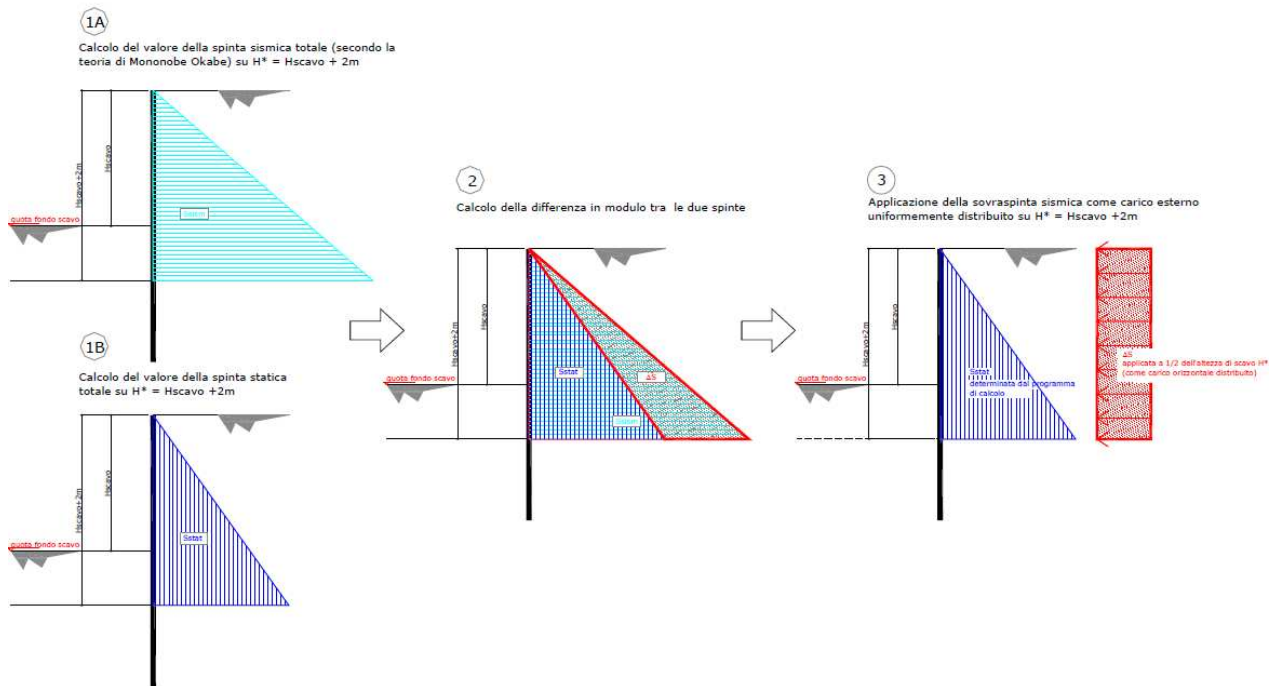


Figura 7-3: - Schema di calcolo sovrappinte dinamiche terreno

7.4.4.2 Spinta passiva

Il coefficiente di spinta passiva in condizioni dinamiche, in termini di tensioni totali di progetto, è stato determinato, in accordo a quanto descritto nella O.P.C.M. 3274/2003 e successive modifiche e/o nell'Eurocodice 8 (2003) secondo la teoria di Mononobe-Okabe:

$$S_{ph,E} = 1/2 \cdot \gamma \cdot (1 \pm k_v) \cdot H^2 \cdot K_{pE} + E_{ws} + E_{wd}$$

spinta passiva sismica sulla parete

$$K_{pE} = \frac{\text{sen}^2(\psi + \varphi - \theta)}{\cos\theta \cdot \text{sen}^2\psi \cdot \text{sen}(\psi + \theta) \left[1 - \sqrt{\frac{\text{sen}(\varphi) \cdot \text{sen}(\varphi + \beta - \theta)}{\text{sen}(\psi + \beta) \cdot \text{sen}(\psi + \theta)}} \right]^2}$$

($\beta \leq \varphi - \theta$) coeff. spinta passiva sism. (M-O)

$$K_{pE} = \frac{\text{sen}^2(\psi + \varphi - \theta)}{\cos\theta \cdot \text{sen}^2\psi \cdot \text{sen}(\psi - \theta - \delta)}$$

($\beta > \varphi - \theta$)

H altezza della parete soggetta a spinta passiva

$\gamma^*(z)$ peso specifico del terreno

φ angolo attrito del terreno

$\delta = 0^\circ$	attrito tra terreno e parete	
$\psi = 90^\circ$	angolo tra parete di spinta e piano orizzontale	
β	angolo inclinazione tra profilo e piano orizzontale	
k_h	coefficiente di amplificazione orizzontale	
$k_v = 0$	coefficiente di amplificazione verticale	
$\Theta = \arctan(k_h / (1 \pm k_v))$	terreni sopra falda	$\gamma^* = \gamma_{sat}$
$\Theta = \arctan(k_h / (1 \pm k_v)) * (\gamma_{sat} / (\gamma_{sat} - \gamma_w))$	terreni sotto falda	$\gamma^* = \gamma'$
E_{ws}	spinta idrostatica	
E_{wd}	spinta idrodinamica	

7.4.4.3 Spinta attiva in SCAT®

Si adotta la formulazione del metodo di Mononome-Okabe prima descritto.

7.5 AZIONI ACCIDENTALI DA TRAFFICO VEICOLARE (Q₁)

Nome	γ_Q	ψ_0	ψ_1	ψ_2
	(Fav / Sfav)			
TRAFFICO (cat. G)	0.00 / 1.50	0.70	0.50	0.30

7.5.1 Automezzi portata ridotta

Nel caso in esame, date le ridotte dimensioni geometriche della via di transito che comporta il passaggio di automezzi di portata ridotta, secondo il §3.1.4 ci si riferisce alla categoria "G" (rimesse e parcheggi per transito di automezzi di peso a pieno carico superiore a 30 kN: da valutarsi caso per caso).

7.5.2 Carichi da ponte stradale

7.5.2.1 Modelli da carico ordinari LM1, LM2, LM4

Nel caso in esame, si fa riferimento ai carichi da "ponte stradale con il loro intero valore" (§5.3.3.4), secondo il §5 delle NTC 2018.

Coerentemente con quanto indicato al §5.1.3.3 delle NTC 2018 e in accordo alla UNI EN 1991-2, le azioni variabili del traffico per modelli di carico ordinari (LM1, LM2, LM4) sono definite per le seguenti corsie e schemi di carico:

Tab. 5.1.1 - Numero e larghezza delle corsie

Larghezza della superficie carrabile "w"	Numero di corsie convenzionali	Larghezza di una corsia convenzionale [m]	Larghezza della zona rimanente [m]
$w < 5,40$ m	$n_1 = 1$	3,00	(w-3,00)
$5,4 \leq w < 6,0$ m	$n_1 = 2$	w/2	0
$6,0 \text{ m} \leq w$	$n_1 = \text{Int}(w/3)$	3,00	w - (3,00 x n ₁)

Tabella 7-6 - Corsie convenzionali (NTC 2018)

Tab. 5.1.II - Intensità dei carichi Q_{ik} e q_{ik} per le diverse corsie

Posizione	Carico asse Q_{ik} [kN]	q_{ik} [kN/m ²]
Corsia Numero 1	300	9,00
Corsia Numero 2	200	2,50
Corsia Numero 3	100	2,50
Altre corsie	0,00	2,50

Figura 7-4: Schemi per modelli di carico LM1 tandem (TS) e distribuiti (UDL) (NTC 2018)

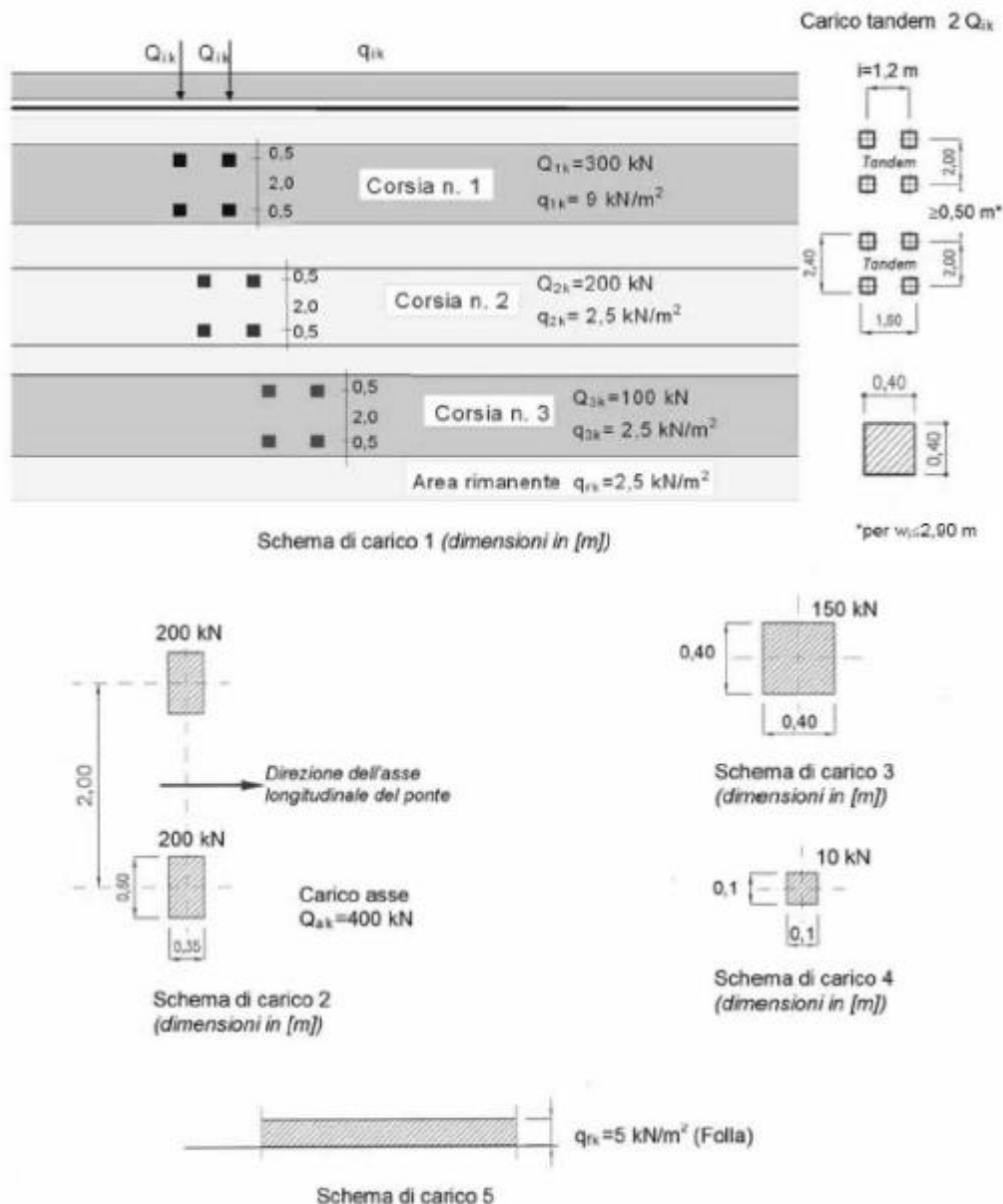


Fig. 5.1.2 - Schemi di carico 1 – 5 (dimensioni in m)

Figura 7-5: Schemi per modelli di carico LM1, LM2, LM4 (NTC 2018)

7.5.3 Spinte sulle pareti

7.5.3.1 Spinte in SCAT®

Per la spinta attiva, i carichi distribuiti o concentrati applicati sul profilo di terreno vengono imposti nell'equilibrio dei concii nel metodo di Culmann, le pressioni e le spinte dei sovraccarichi sono quindi valutate direttamente integrando le spinte sull'altezza della parete.

Per la spinta a riposo, la pressione orizzontale $\sigma_h(z)$ alla generica quota z e la spinta totale sulla parete S_h sono espressi dalle relazioni:

$$\sigma_h = \sigma_v \cdot K_0 = q_{ACC} \cdot K_0$$

$$S_h = \sigma_v \cdot K_0 \cdot H = q_{ACC} \cdot K_0 \cdot H$$

K_0 coefficiente di spinta a riposo

$\sigma_v = q_{ACC}$ pressione verticale data dai sovraccarichi

7.5.4 Azioni sopra la fondazione

Alla fondazione dello scatolare si applicano delle pressioni verticali per il passaggio di mezzi.

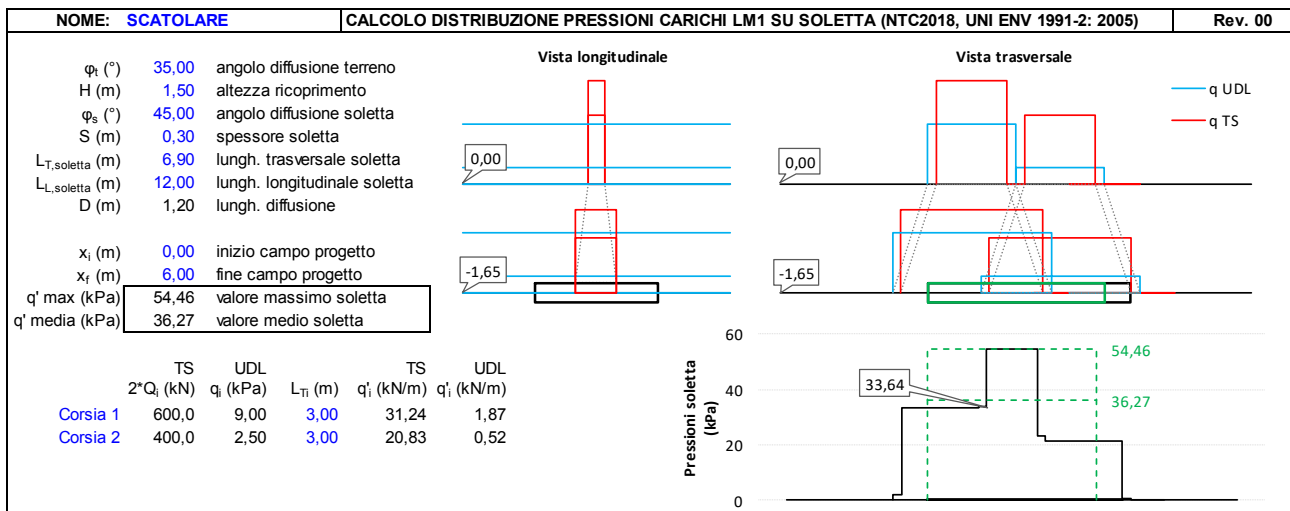
Si considera un sovraccarico convenzionale di cat. "G" pari a 20 kPa distribuito su tutta la lunghezza.

7.5.5 Azioni sul profilo terreno dello scatolare

Alla soletta di impalcato dello scatolare si applicano le pressioni verticali derivanti dal transito veicolare esterno.

Considerando per semplicità 1 corsia di carico, i carichi tandem TS (Q_{ik}) vengono posizionati ortogonalmente all'asse della struttura e diffusi sia in direzione longitudinale L_L che trasversale L_T sulla soletta superiore, mentre i carichi distribuiti UDL (q_{ik}) sono posizionati su tutta la corsia. Assumendo una diffusione con inclinazione 30° nel terreno e 45° nella soletta, si hanno le seguenti pressioni distribuite:

Scatolare



7.5.5.1 Azioni in SCAT®

Le pressioni sono applicate al modello SCAT® come carichi sul profilo senza ulteriore distribuzione nel terreno (applicati come pressione geostatica verticale) oppure direttamente agli elementi finiti della struttura.

Per i valori utilizzati nei vari modelli di calcolo vedi i capitoli specifici delle singole opere.

7.6 Azioni di frenatura (q_3)

Con riferimento al § C5.1.3.3.5.2 della Circolare 2019, dato lo spessore di reinterro non si considerano azioni orizzontali.

7.7 Azione dell'Acqua dentro della vasca

Alla soletta di fondazione si applicano le pressioni verticali distribuite con $\gamma = 10 \text{ kN/m}^3$ e considerando un'altezza di riempimento di 2.7m, pari a 27.00 kN/m^2 distribuite su tutta la lunghezza.

8 ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO UMBRIA-SEZIONE 1

8.1 Schema di calcolo

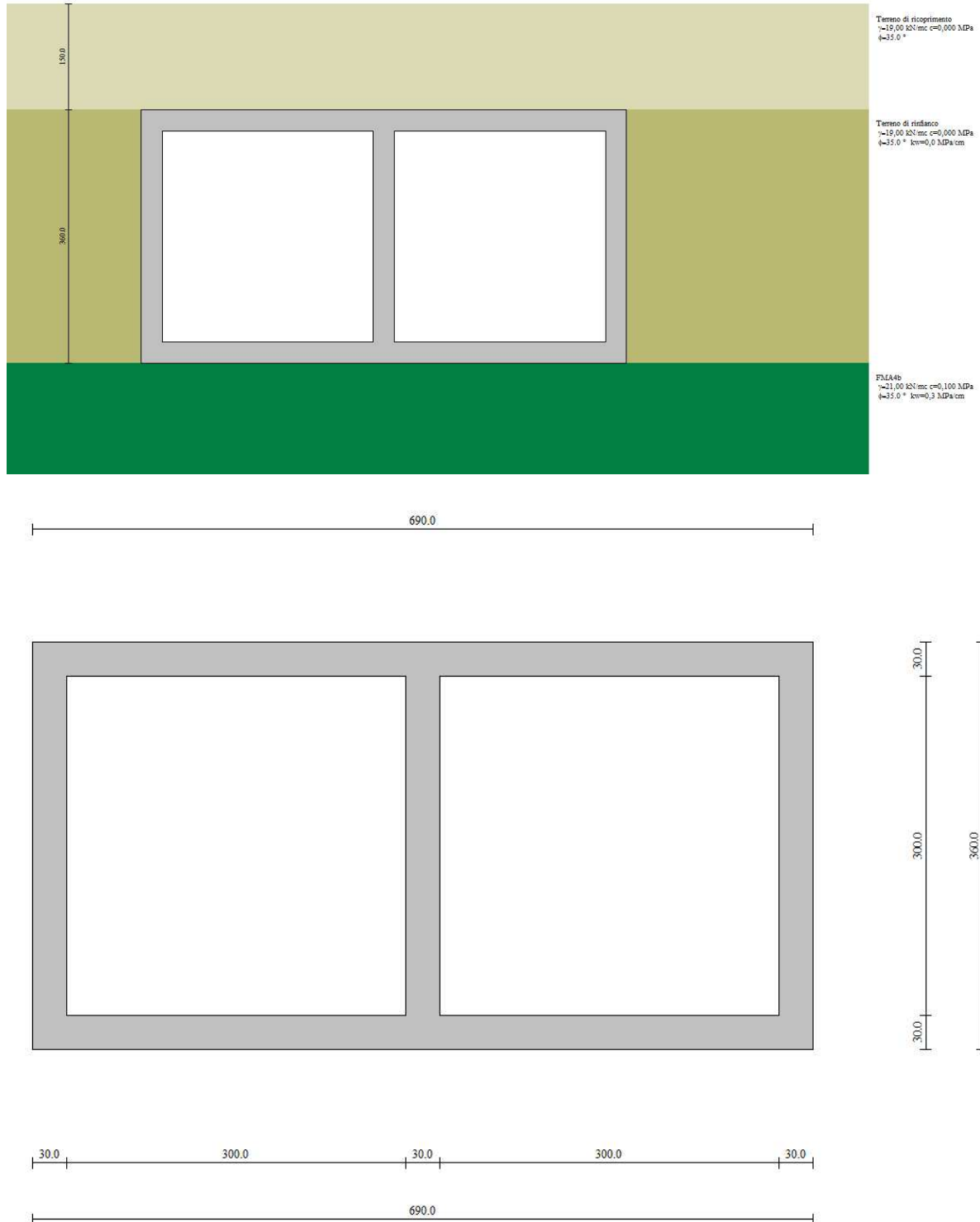


Figura 8-1: Geometria e schema di calcolo del modello numerico

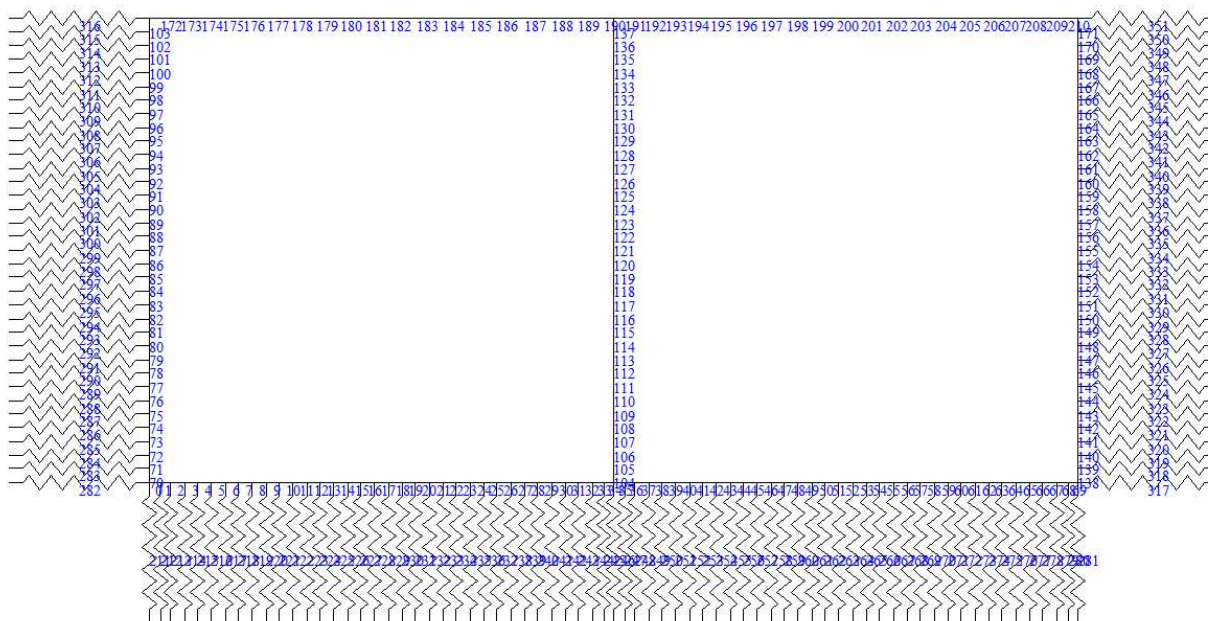


Figura 8-2: Numerazione degli elementi finiti del modello numerico

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	FMA4b	
Peso di volume	21,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	21,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,100	[MPa]

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

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

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

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

Condizione di carico n° 7 (TS1)

Distr	Terreno	$X_i = 0,00$	$X_i = 3,00$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 3,00$	$X_i = 6,00$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$
Distr	Terreno	$X_i = 6,00$	$X_i = 9,00$	$V_{ni} = 9,00$	$V_{nf} = 9,00$

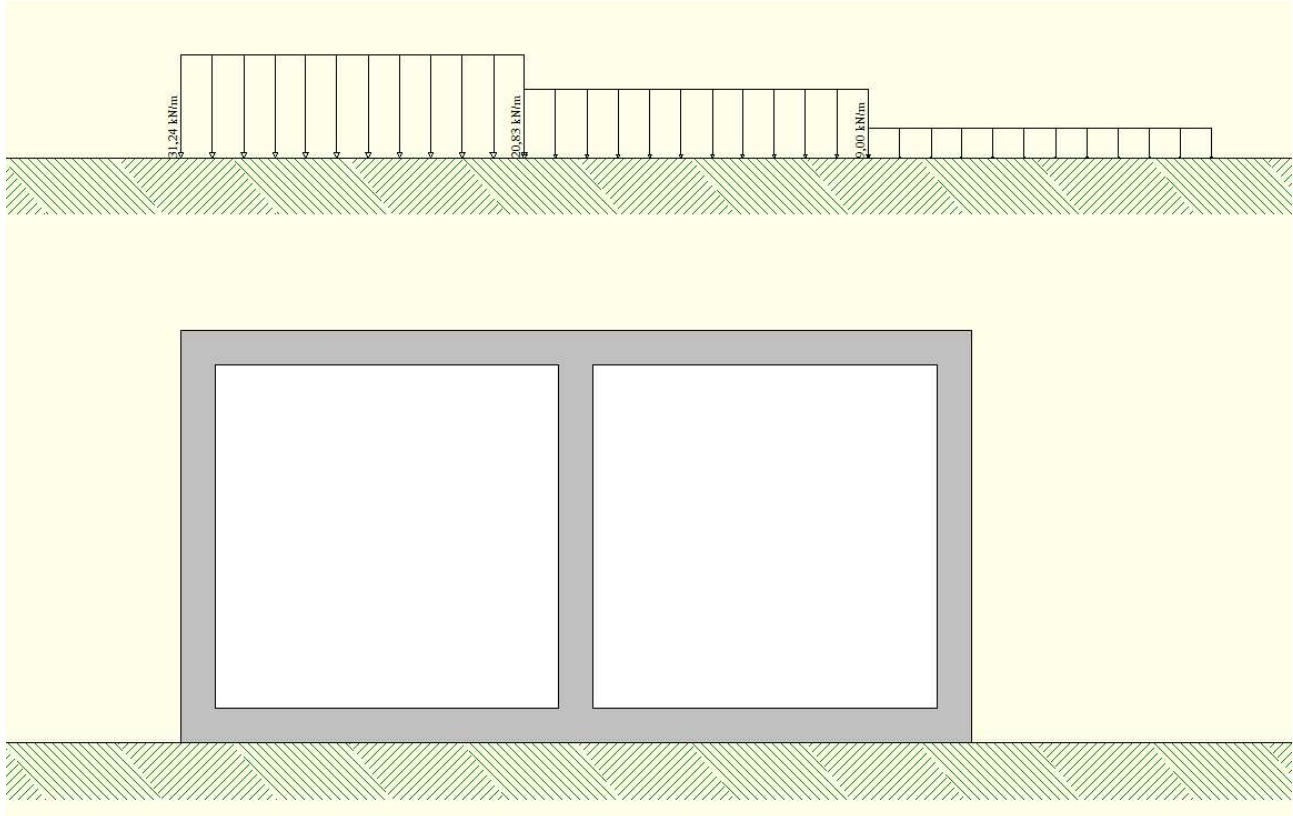


Figura 8-3: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	$X_i = 1,95$	$X_f = 4,95$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 4,95$	$X_f = 7,95$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$

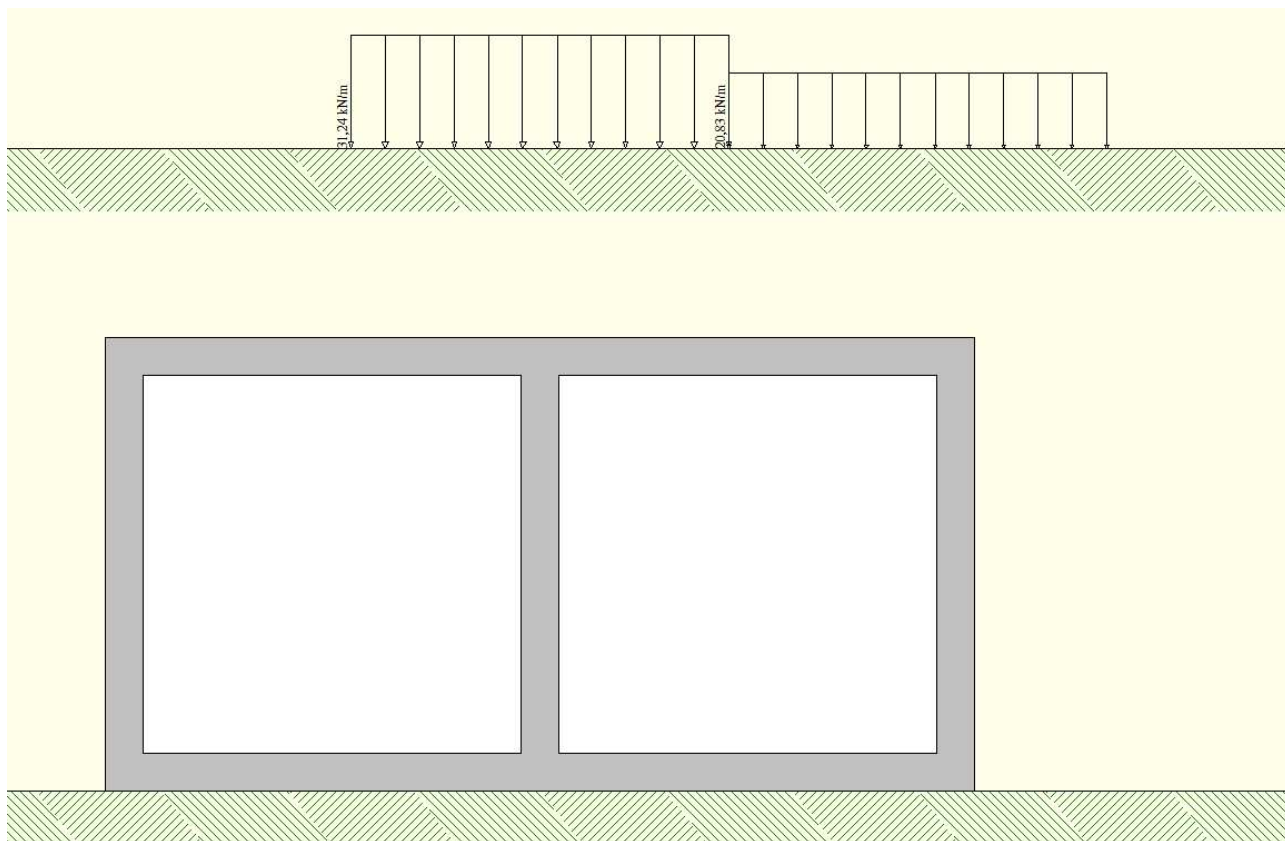


Figura 8-4: Figura 8-5: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr	Fondaz.	$X_i = 0,30$	$X_i = 3,30$	$V_{ni} = 27,00$	$V_{nf} = 27,00$	$V_{if} = 0,00$ $V_{if} = 0,00$
Distr	Fondaz.	$X_i = 3,60$	$X_i = 6,60$	$V_{ni} = 27,00$	$V_{nf} = 27,00$	$V_{if} = 0,00$ $V_{if} = 0,00$

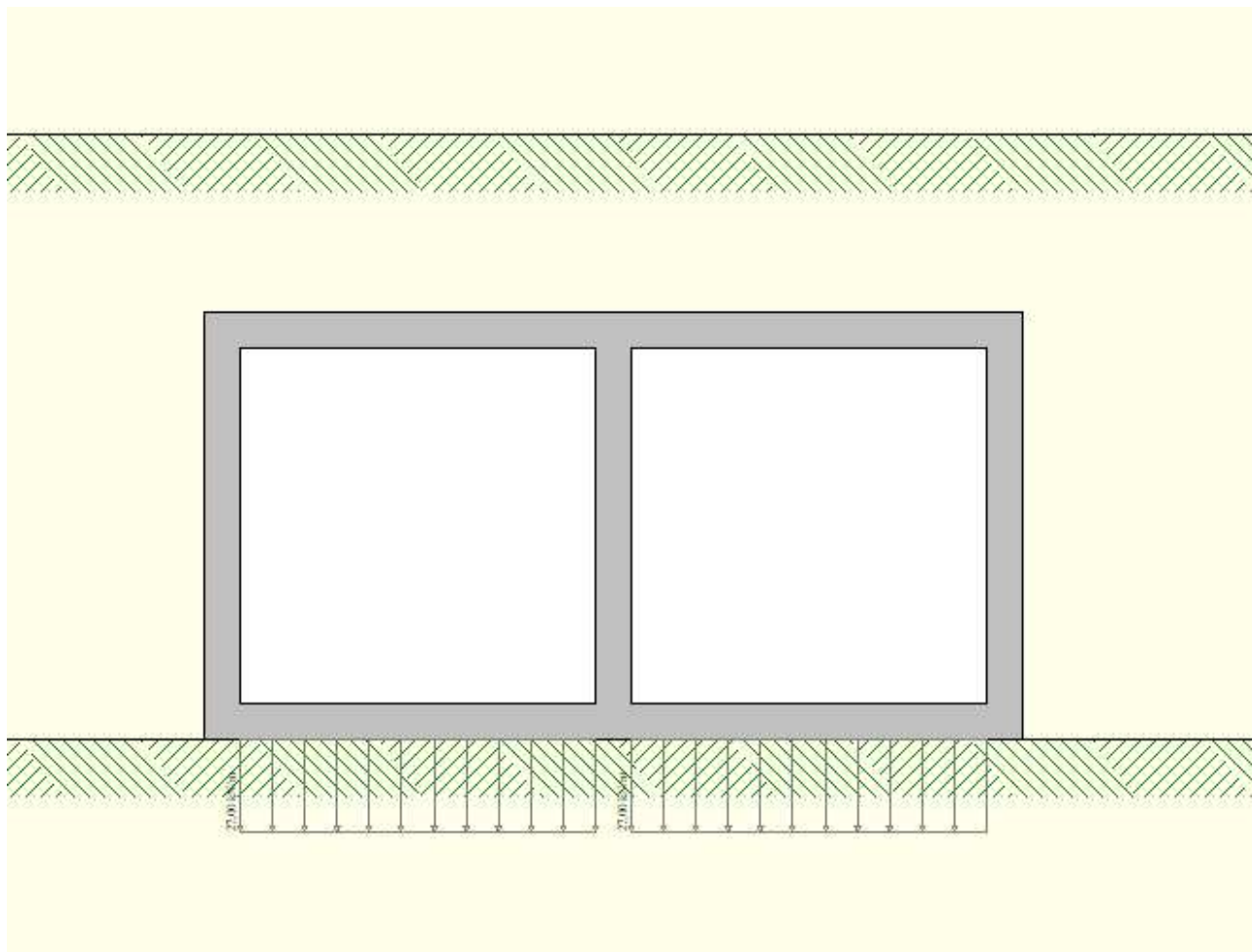


Figura 8-6: Carichi modellati in SCAT

8.2 Risultati delle analisi

8.2.1 Verifiche agli Stati Limite Ultimi

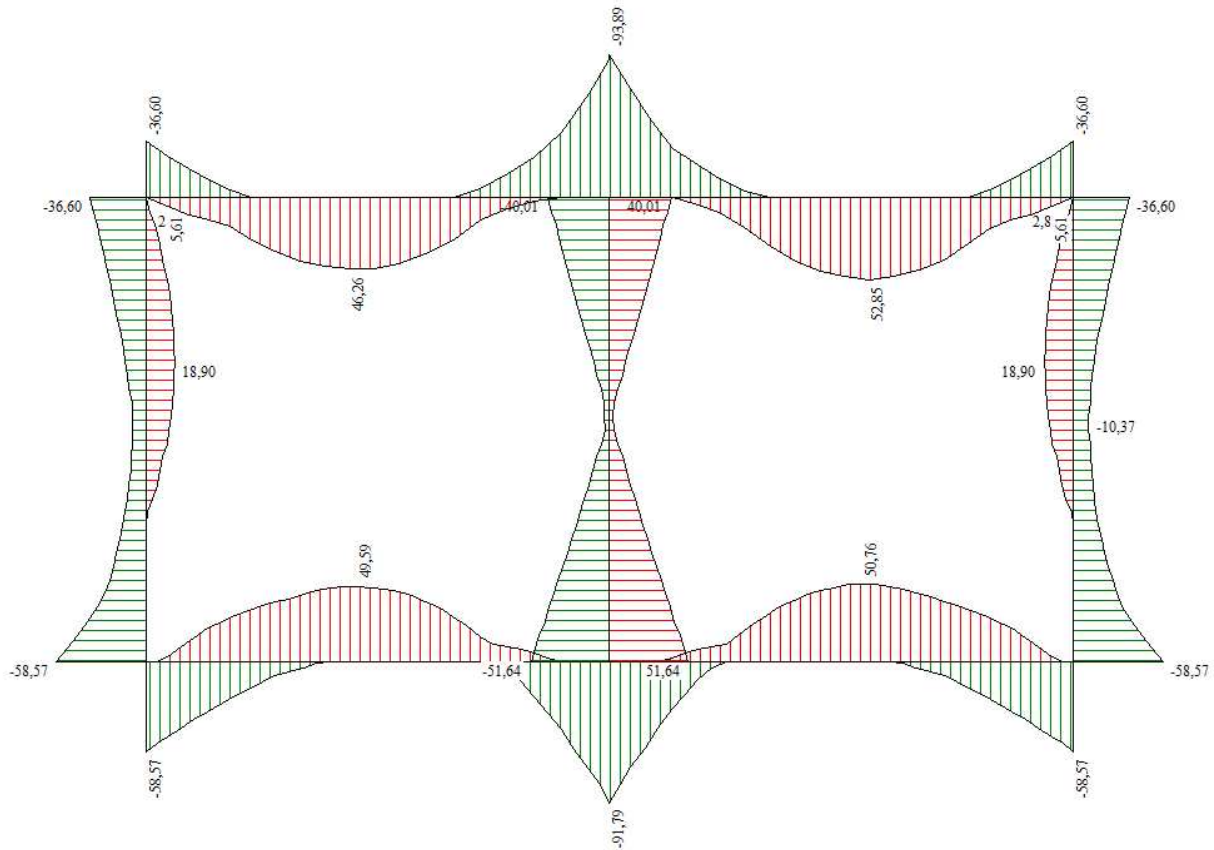


Figura 8-7: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLU

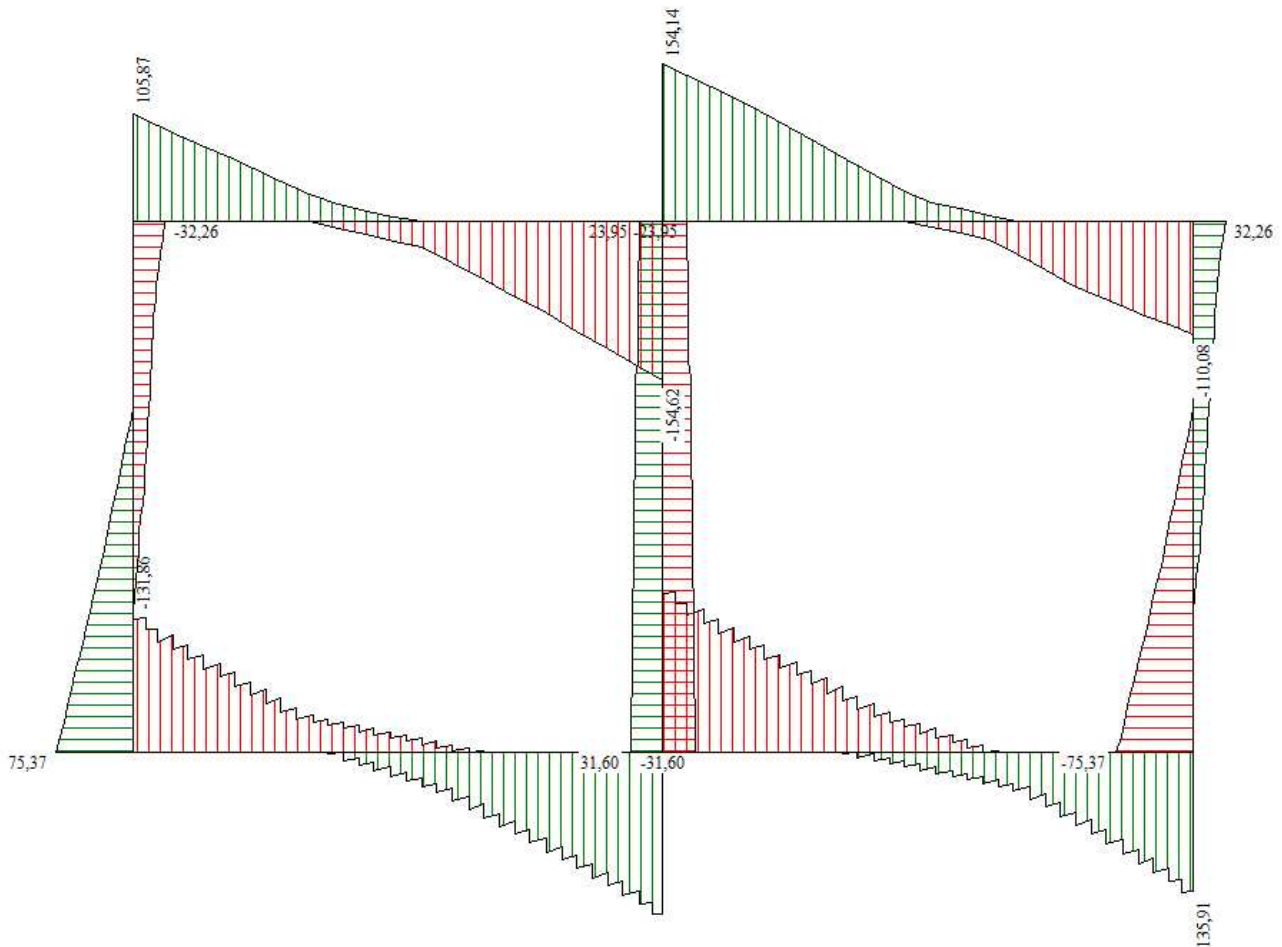


Figura 8-8: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLU

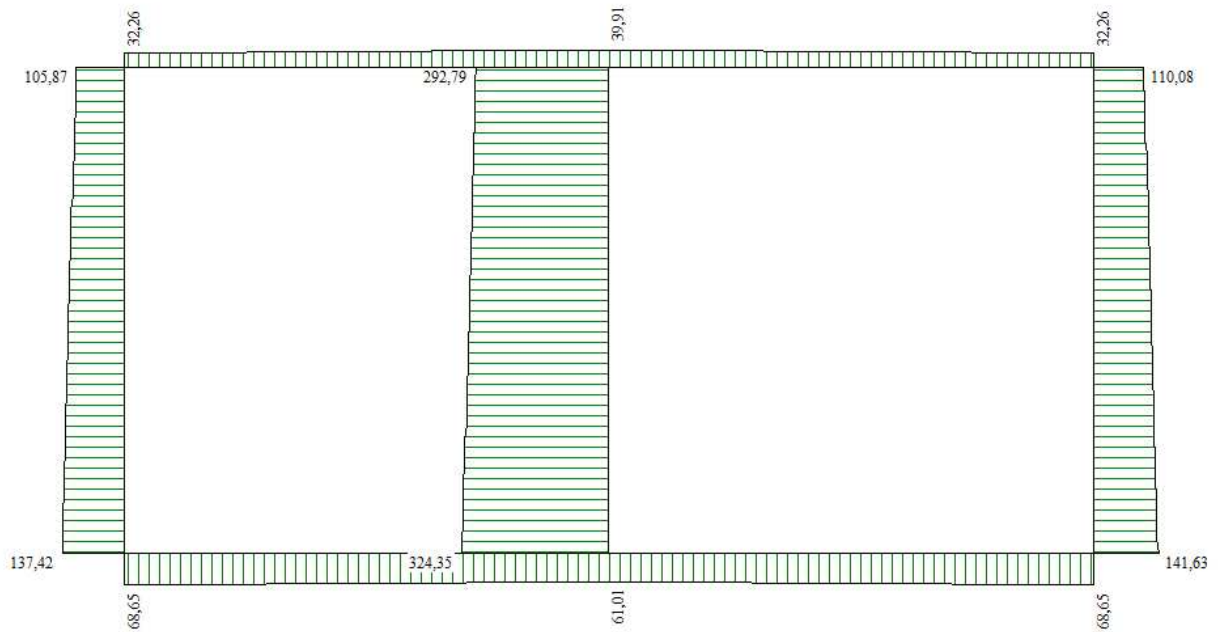


Figura 8-9: Diagramma azione assiale (kN) – Involuppo SLU

8.2.1.1 Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)

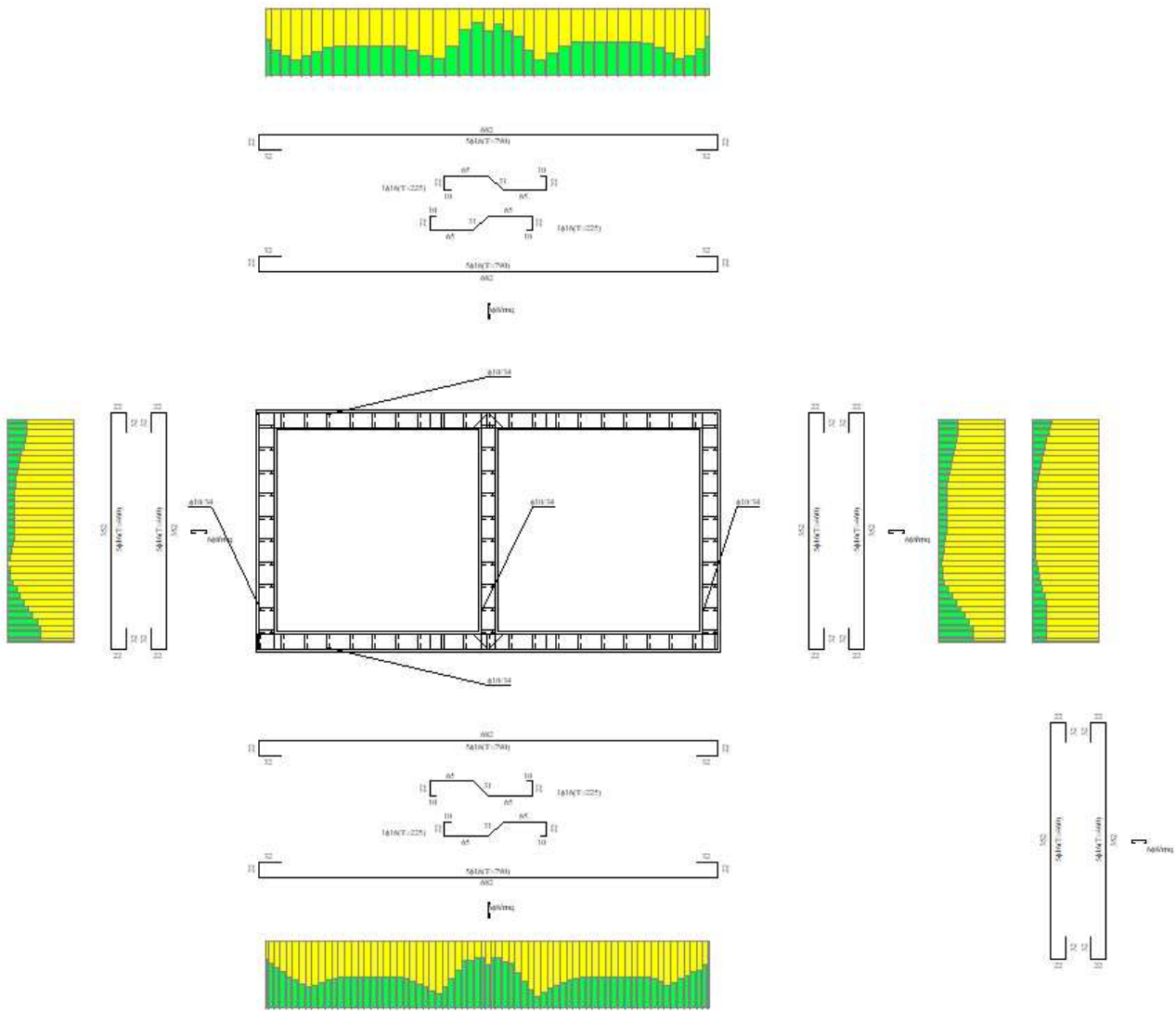


Figura 8-10: Diagramma verifiche – Involuppo SLU

8.2.1.2 Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

Q_v Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]
<i>Q_U</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Q_Y</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Ny	N'c	N'q	N'y	qu	Q_U	Q_Y	FS
1	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,161	90813,09	465,40	195,13
2	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,023	41559,28	358,00	116,09
3	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,075	90219,31	897,41	100,53
4	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,987	41307,37	729,61	56,62
5	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,122	90541,22	784,01	115,49
6	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,006	41443,14	633,01	65,47
7	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	12,866	88778,79	882,07	100,65
8	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,894	40667,08	716,54	56,75
9	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,028	89890,37	777,87	115,56
10	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,964	41151,94	627,78	65,55
11	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
12	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
13	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
14	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
15	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
16	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
17	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
18	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21

8.2.2 Verifiche agli Stati Limite Esercizio

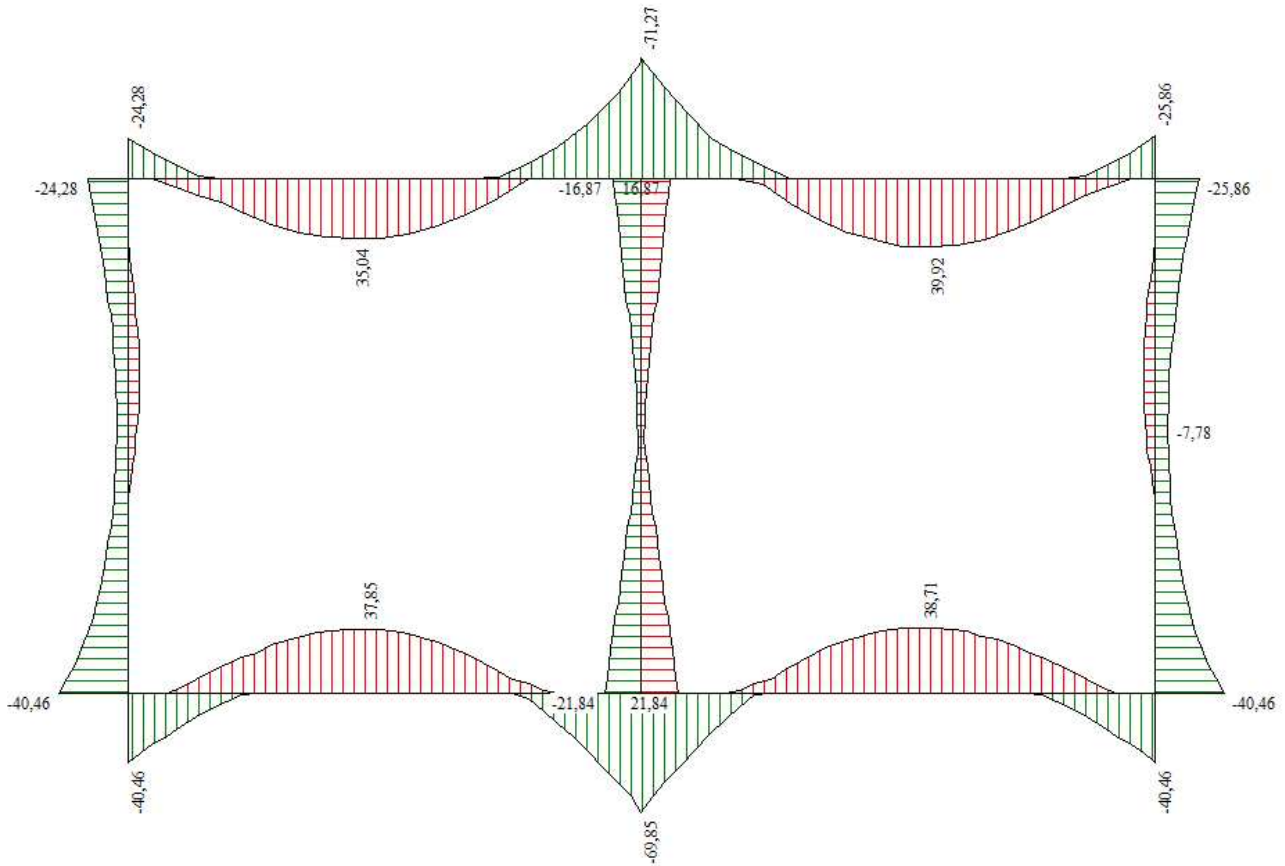


Figura 8-11: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLE

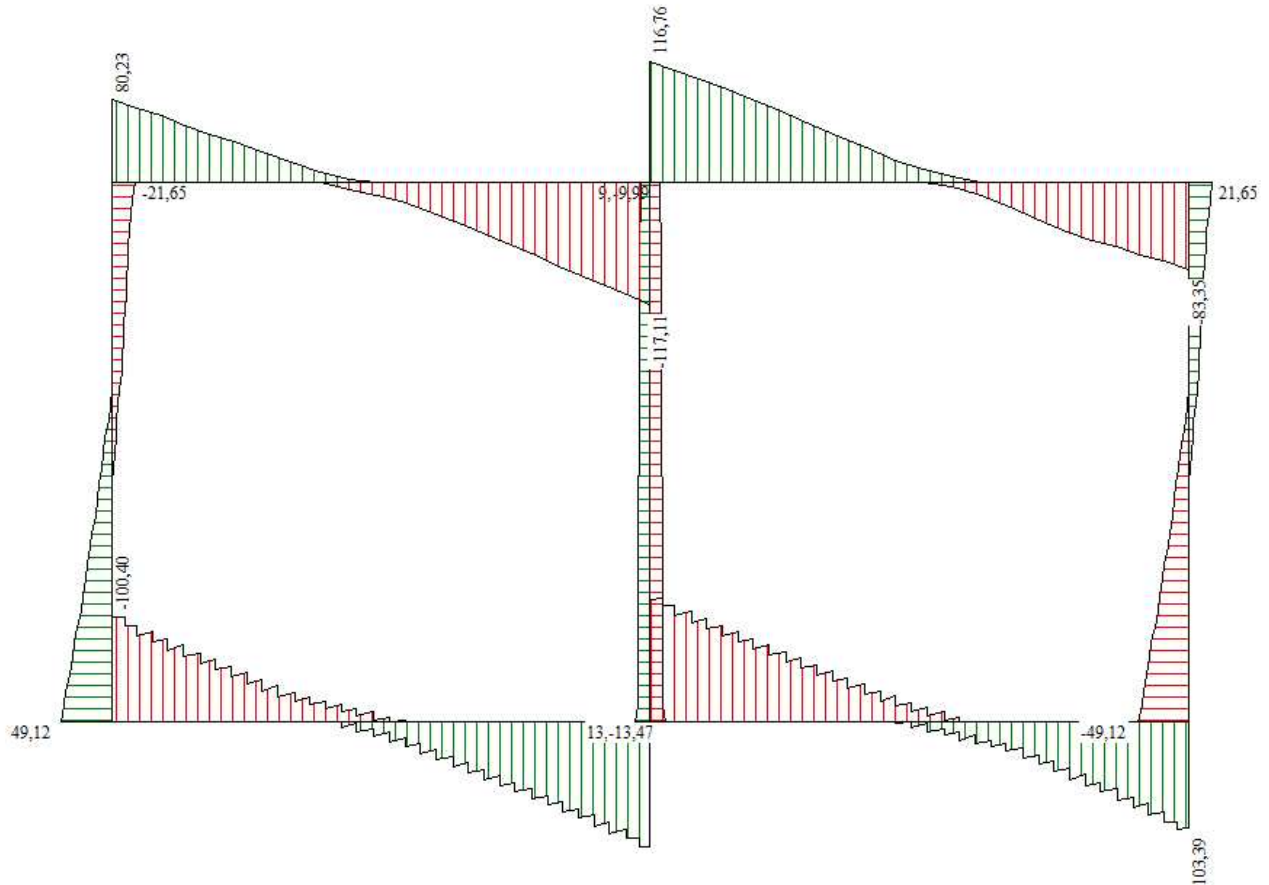
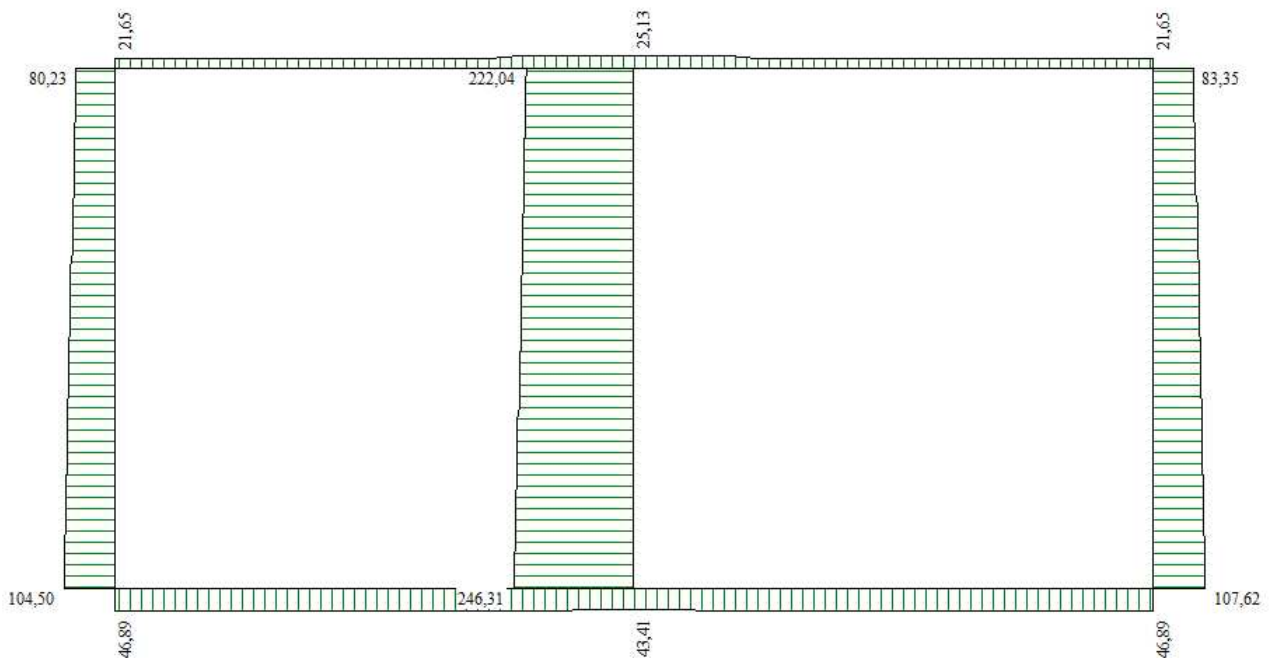


Figura 8-12: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLE



F Figura 8-13: Diagramma azione assiale – Involuppo SLE

8.2.2.1 Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD)

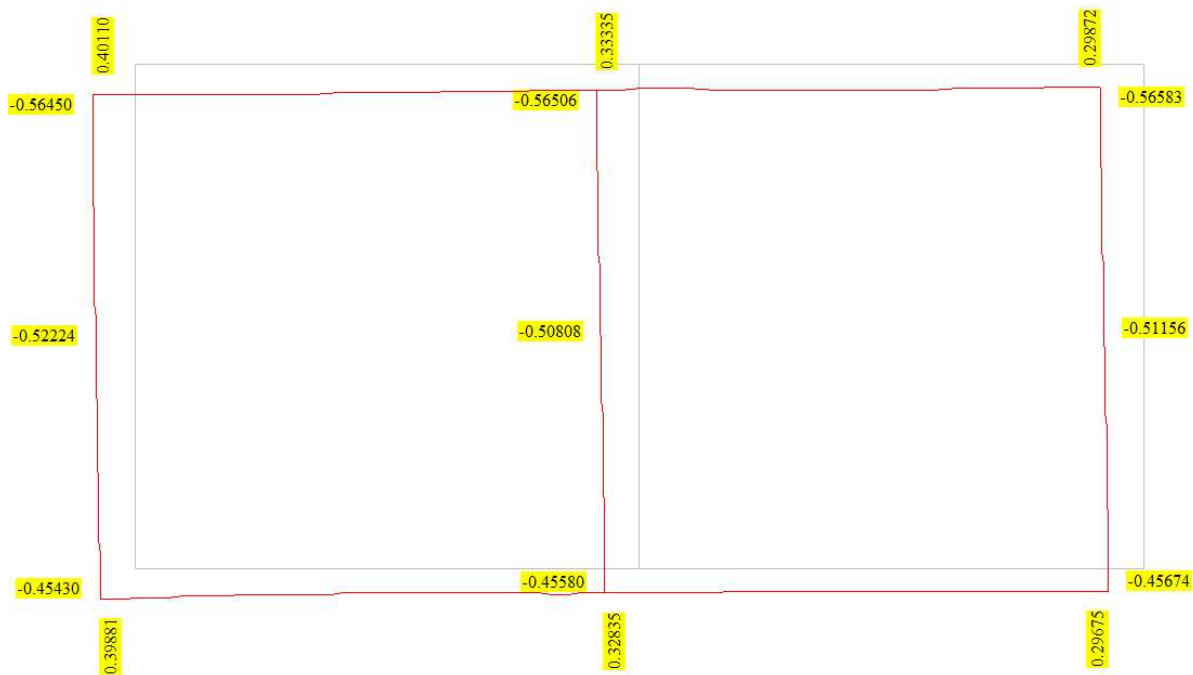


Figura 14 - Diagramma deformato (cm) – Combinazione SLE n°33,
Verifica spostamenti ammissibili: $0.39 \text{ cm} \ll 5.0 \text{ cm}$

8.2.2.2 Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)

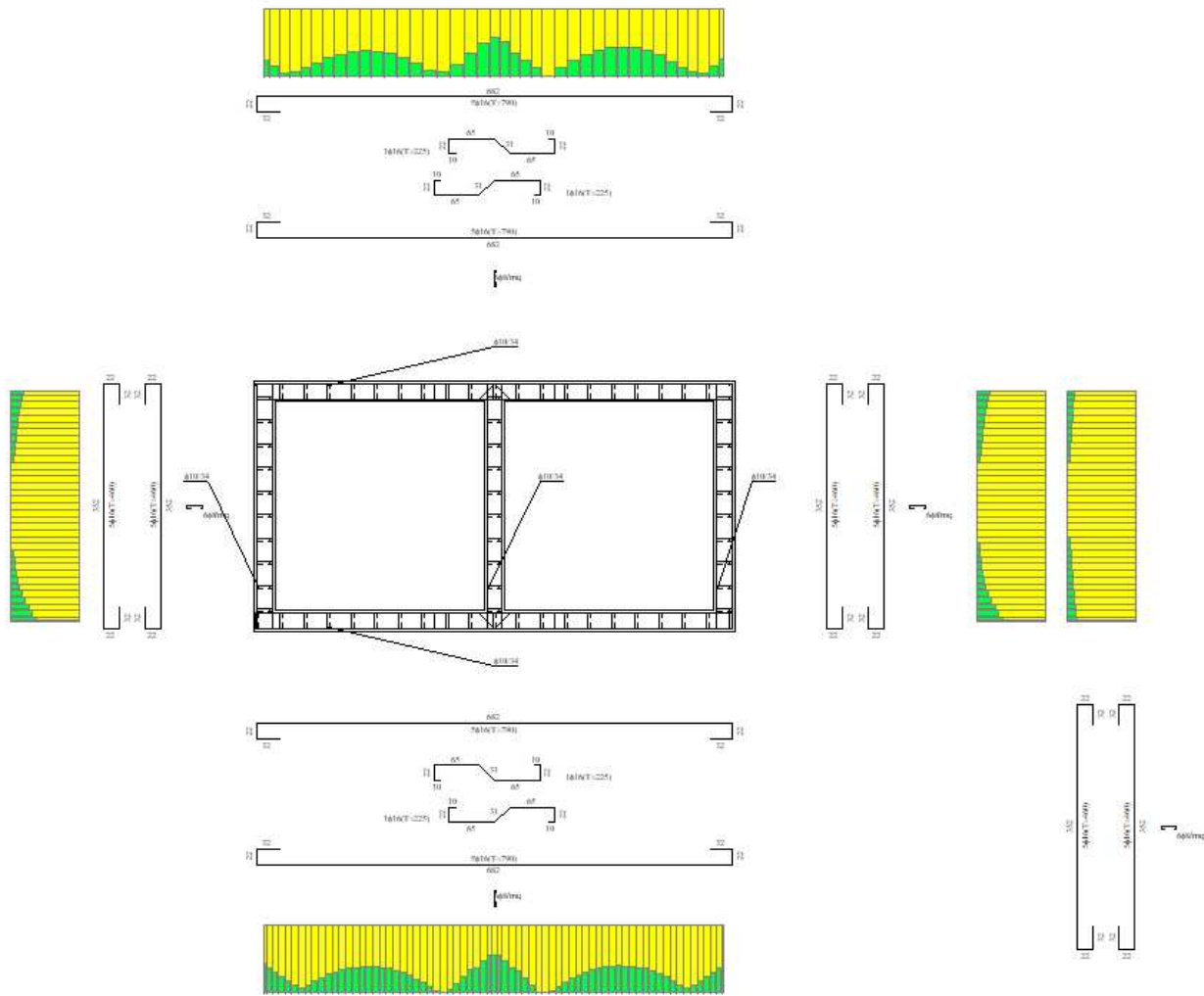


Figura 8-15: Diagramma verifiche – Involuppo SLE

9 ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO UMBRIA-SEZIONE 2

9.1 Schema di calcolo

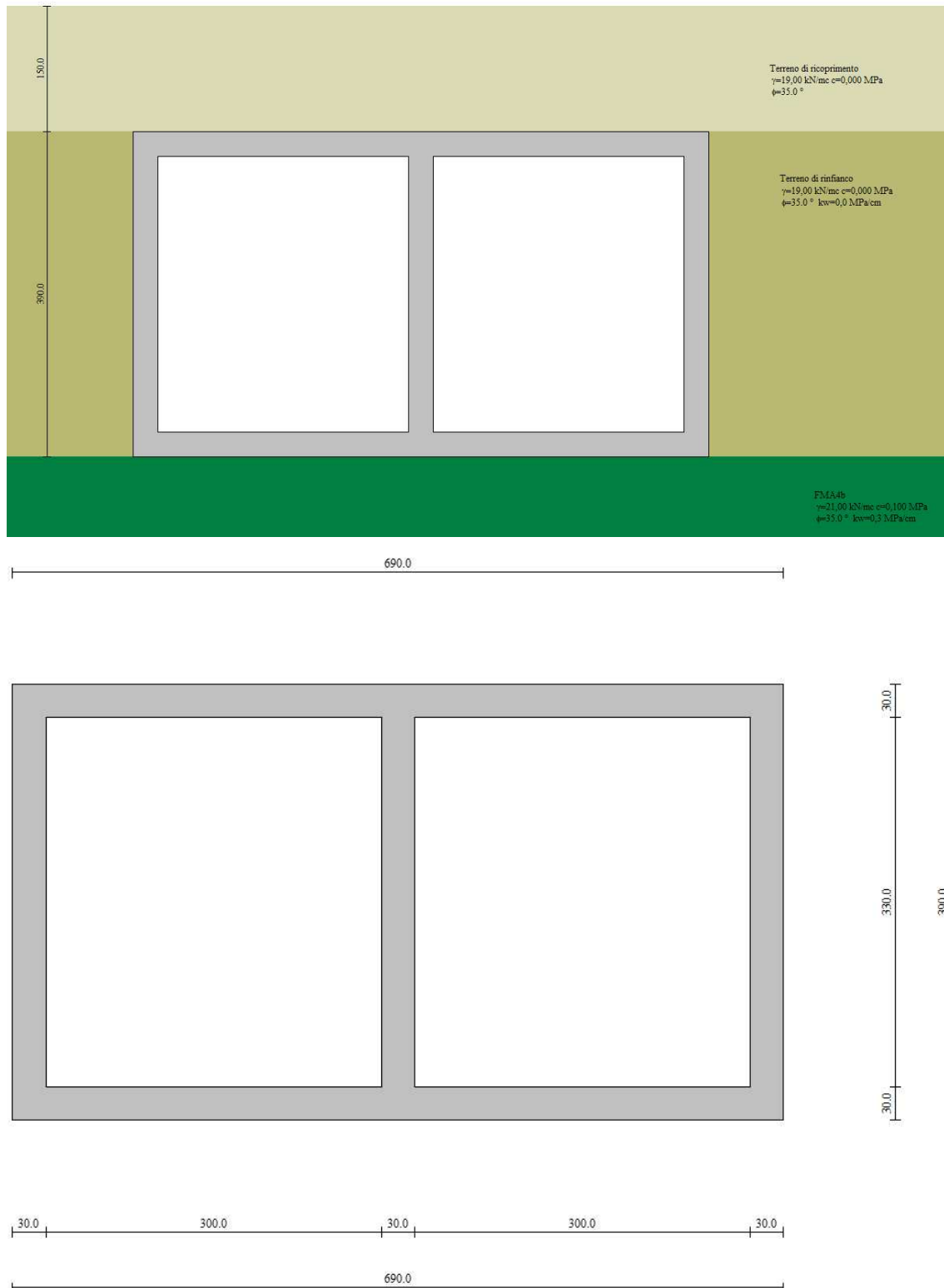


Figura 9-1: Geometria e schema di calcolo del modello numerico

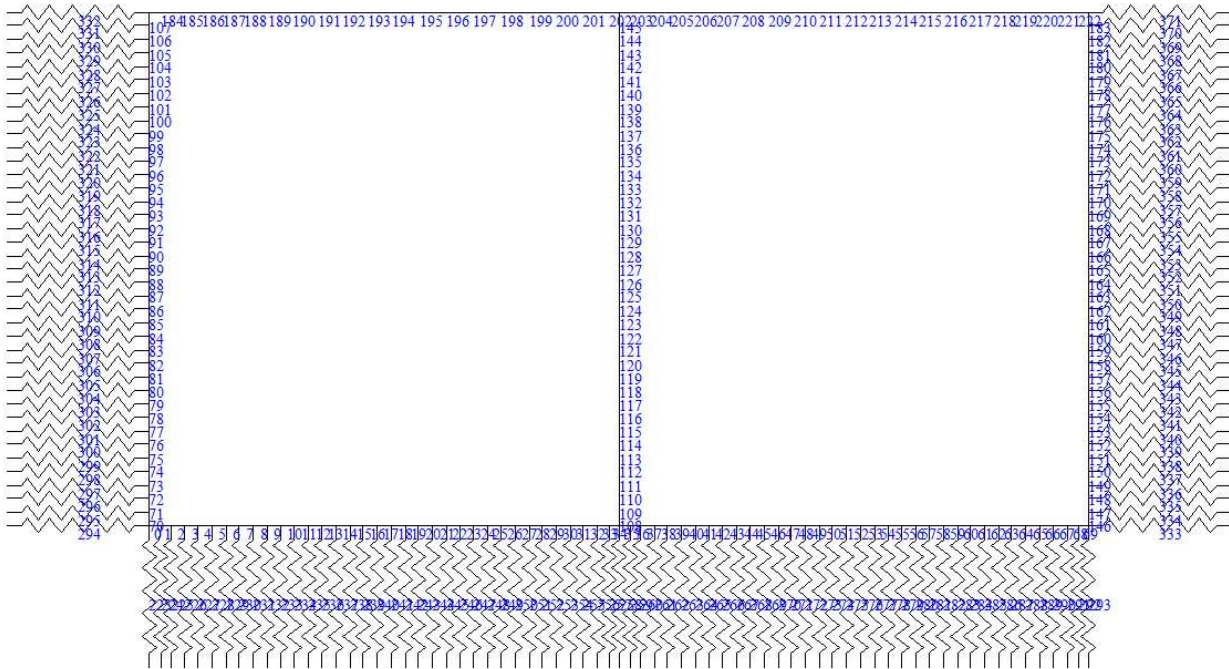


Figura 9-2: Numerazione degli elementi finiti del modello numerico

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfilanco

Descrizione	Terreno di rinfilanco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	FMA4b	
Peso di volume	21,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	21,0000	[kN/mc]

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,100	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
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_t variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n° 7 (TS1)

Distr	Terreno	$X_i = 0,00$	$X_f = 3,00$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 3,00$	$X_f = 6,00$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$
Distr	Terreno	$X_i = 6,00$	$X_f = 9,00$	$V_{ni} = 9,00$	$V_{nf} = 9,00$

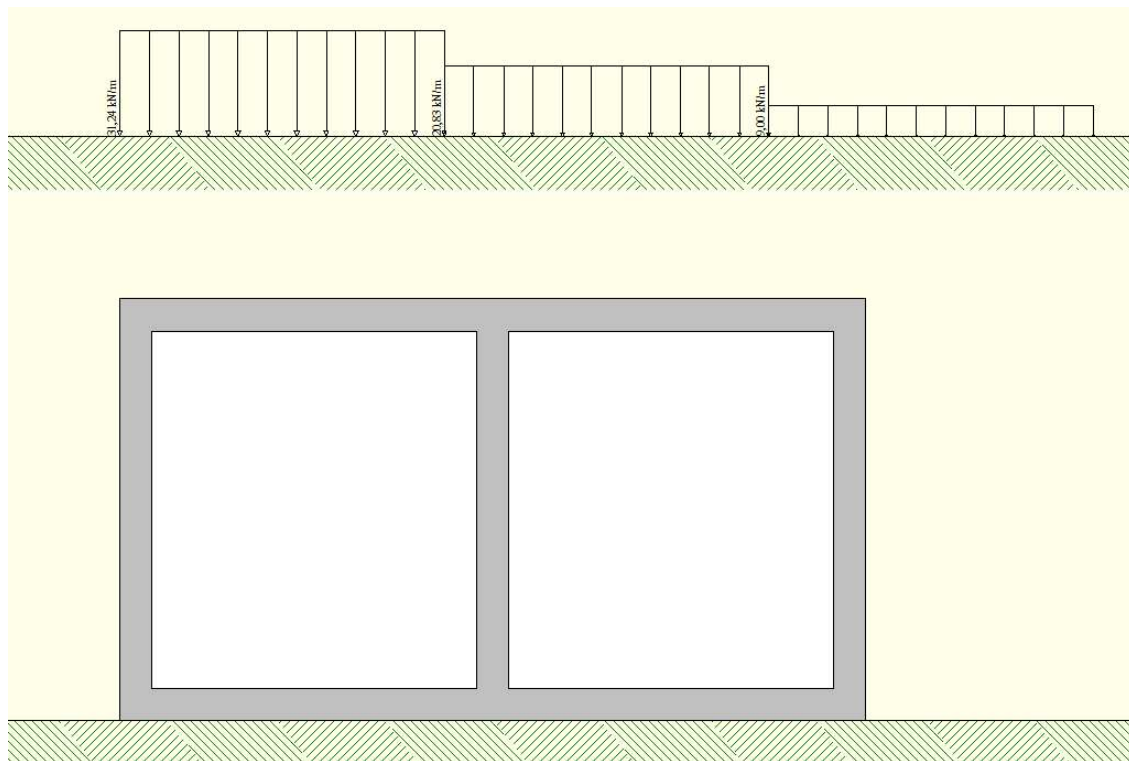


Figura 9-3: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	$X_i = 1,95$	$X_i = 4,95$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$	
Distr	Terreno	$X_i = 4,95$	$X_i = 7,95$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$	
Distr	Fondaz.	$X_i = 3,60$	$X_i = 6,60$	$V_{ni} = 27,00$	$V_{nf} = 27,00$	$V_{ti} = 0,00$ $V_{tf} = 0,00$

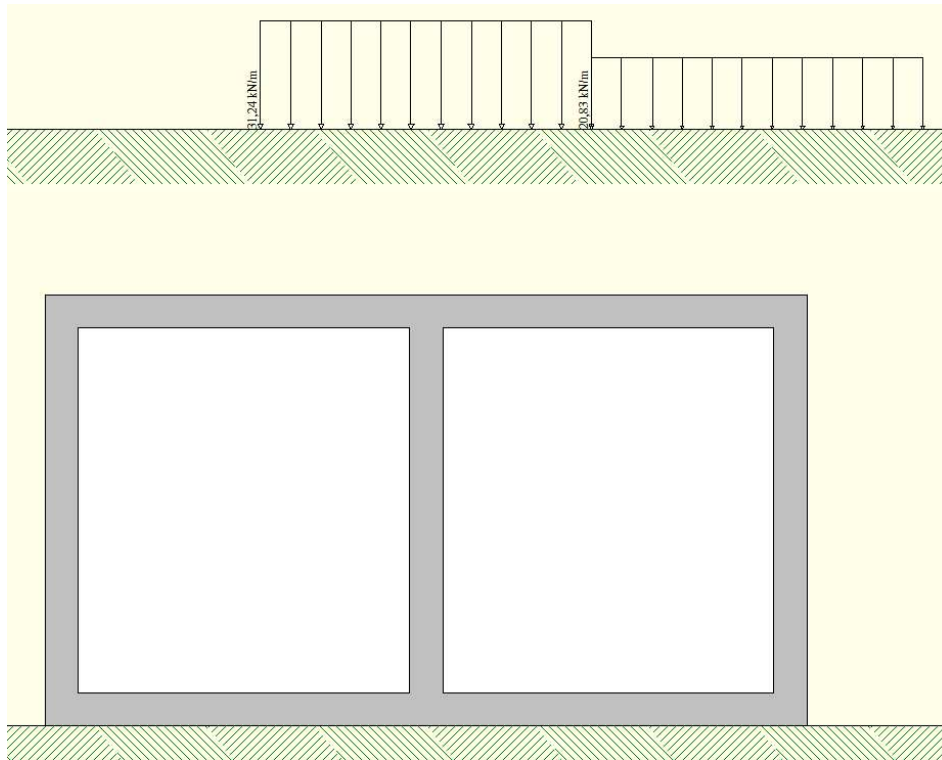


Figura 9-4: Figura 9-5: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr Fondaz. $X_i = 0,30$ $X_i = 3,30$ $V_{ni} = 27,00$ $V_{ni} = 27,00$ $V_{ii} = 0,00$ $V_{ii} = 0,00$

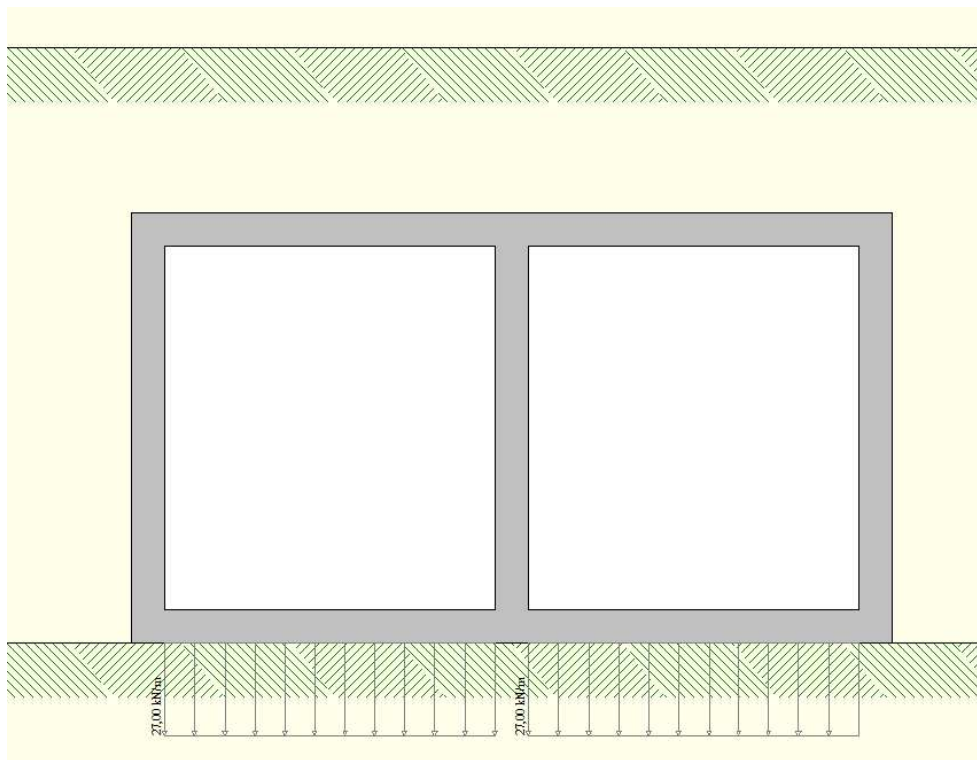


Figura 9-6: Carichi modellati in SCAT

9.2 Risultati delle analisi

9.2.1 Verifiche agli Stati Limite Ultimi

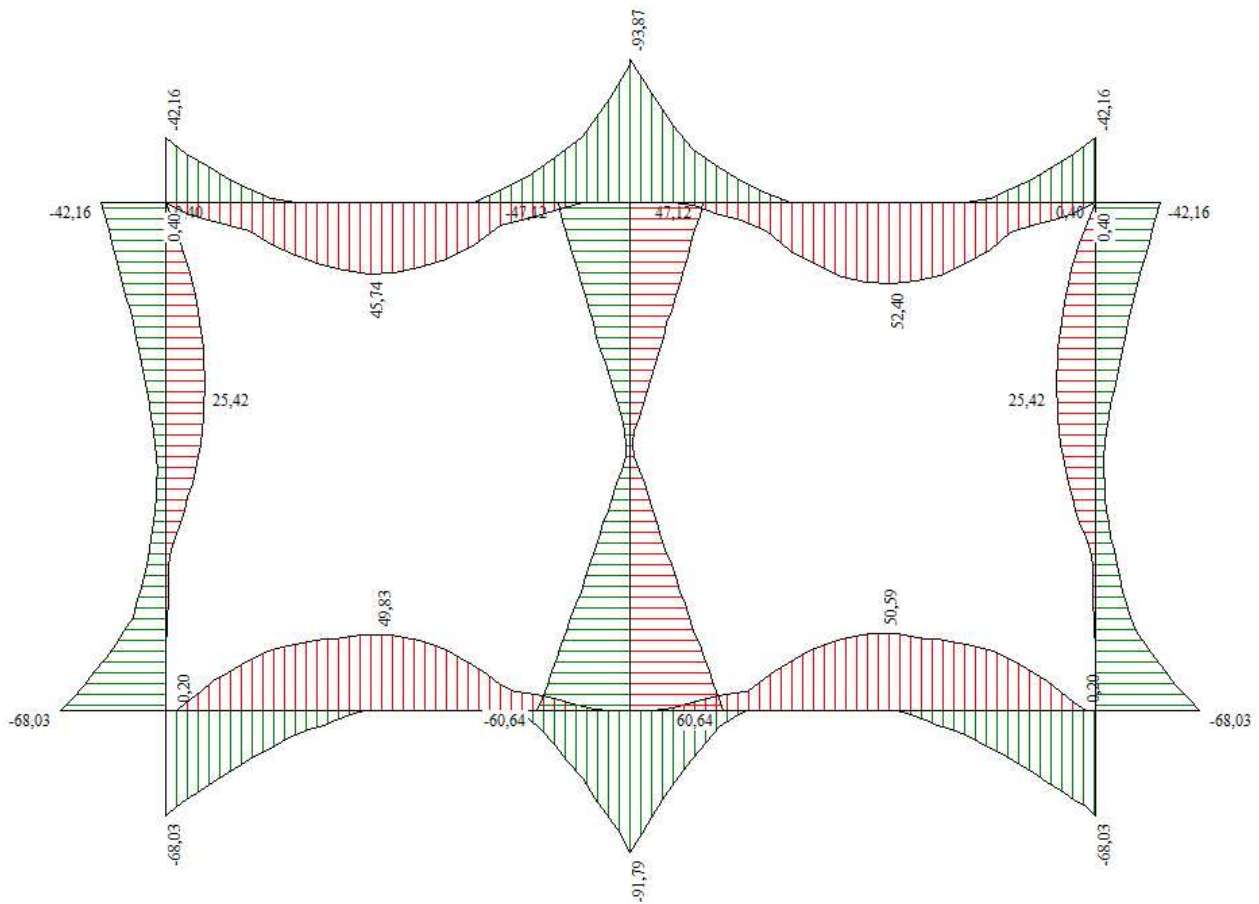


Figura 9-7: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLU

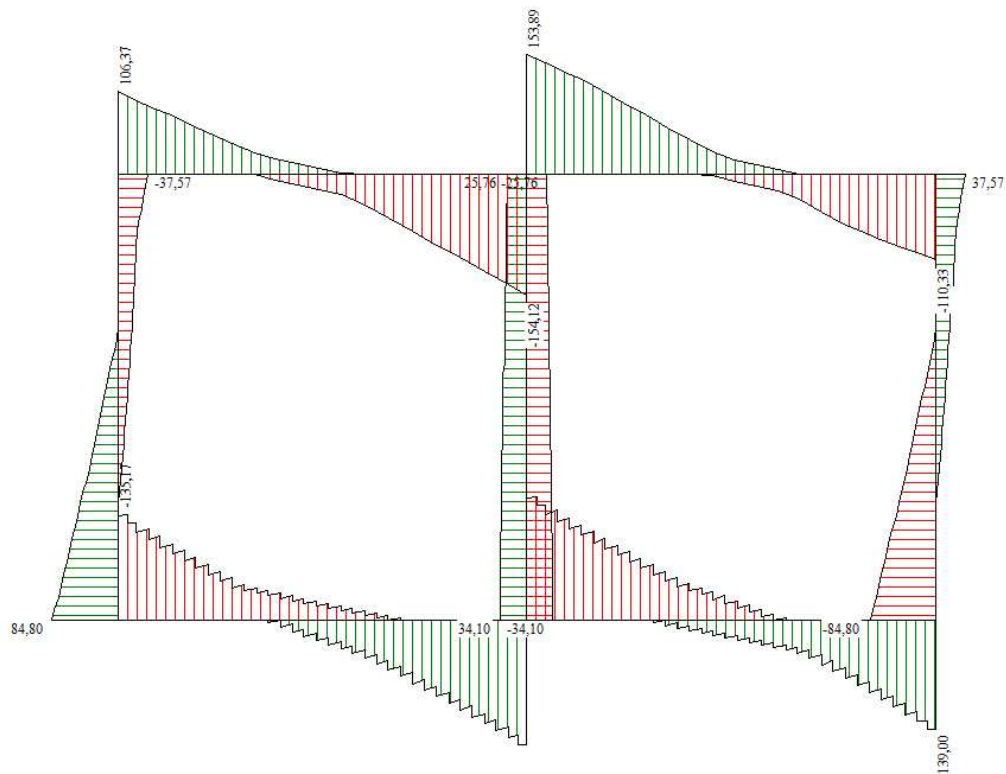


Figura 9-8: Diagramma azione tagliante (kN) – Inviluppo SLU

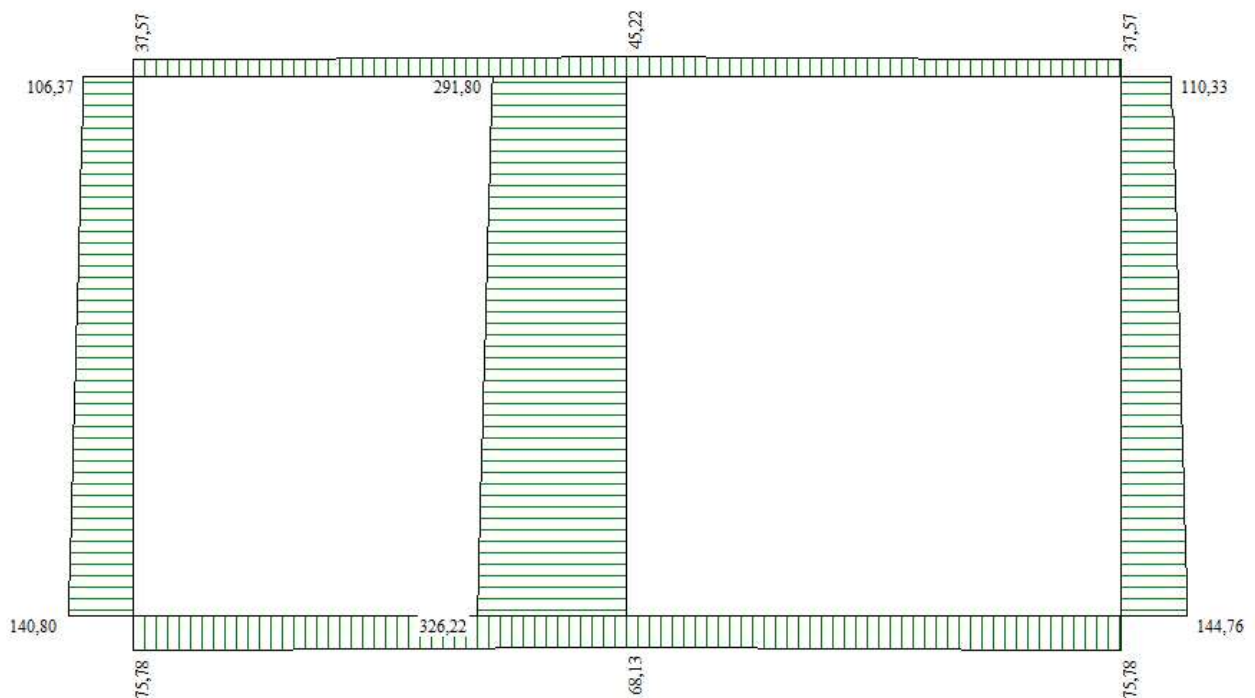


Figura 9-9: Diagramma azione assiale (kN) – Inviluppo SLU

9.2.1.1 Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)

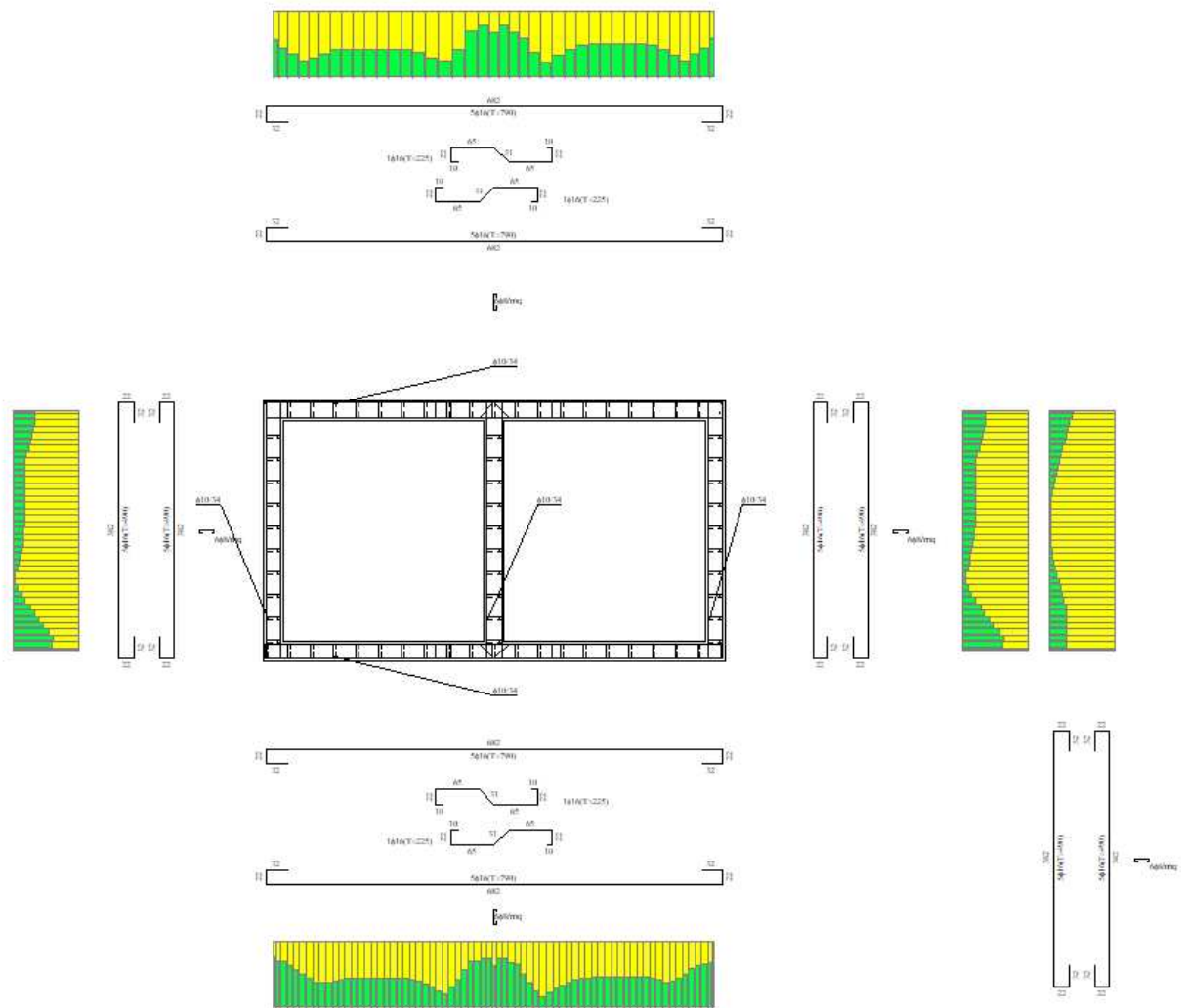


Figura 9-10: Diagramma verifiche – Inviluppo SLU

9.2.1.2 Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

Q_γ Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	N_c	N_q	N_γ	N'_c	N'_q	N'_γ	q_u	Q_u	Q_γ	FS
1	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,398	92442,91	474,01	195,02
2	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,140	42368,85	364,62	116,20
3	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,310	91840,20	906,02	101,37
4	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,103	42111,85	736,23	57,20
5	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,358	92167,33	792,61	116,28
6	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,123	42250,52	639,63	66,06
7	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,117	90507,72	890,67	101,62
8	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,020	41539,32	723,16	57,44
9	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,270	91566,28	786,48	116,43
10	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,086	41990,61	634,40	66,19
11	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
12	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
13	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
14	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
15	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
16	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
17	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
18	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20

9.2.2 Verifiche agli Stati Limite Esercizio

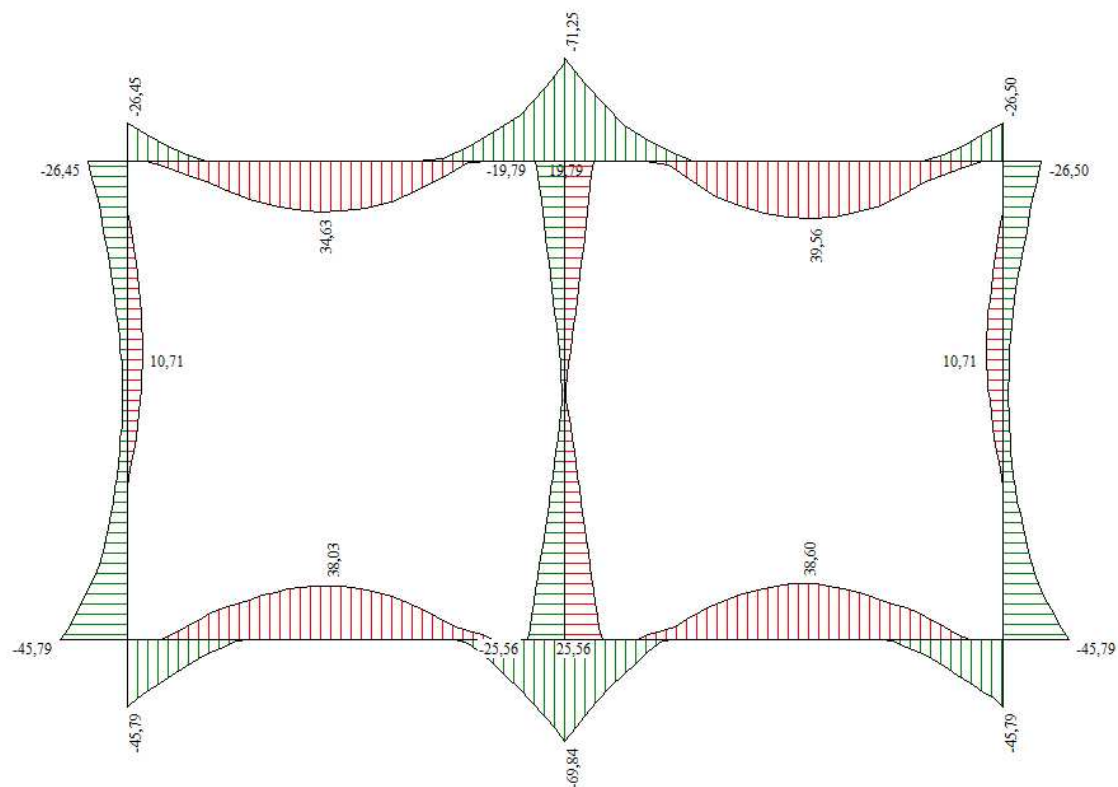


Figura 9-11: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLE

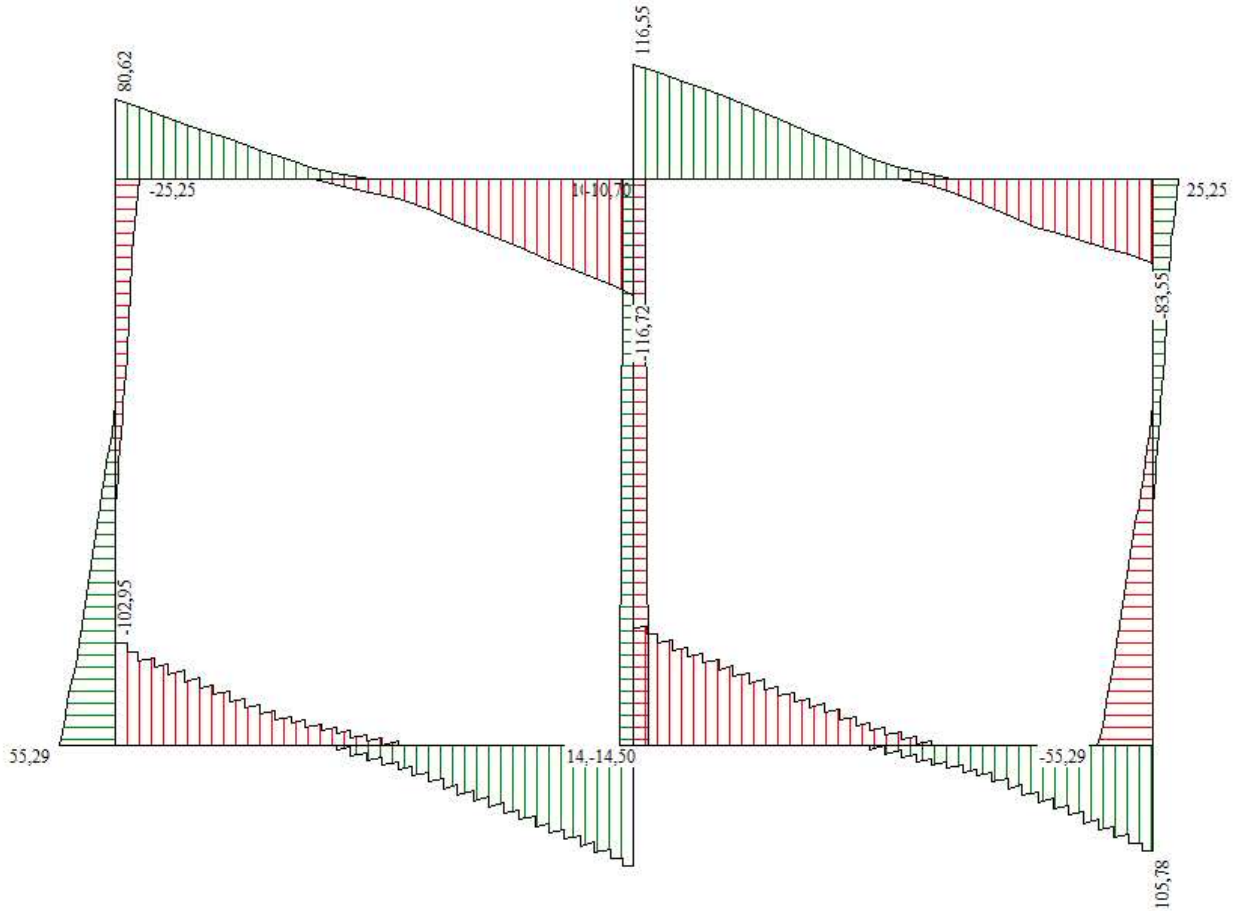
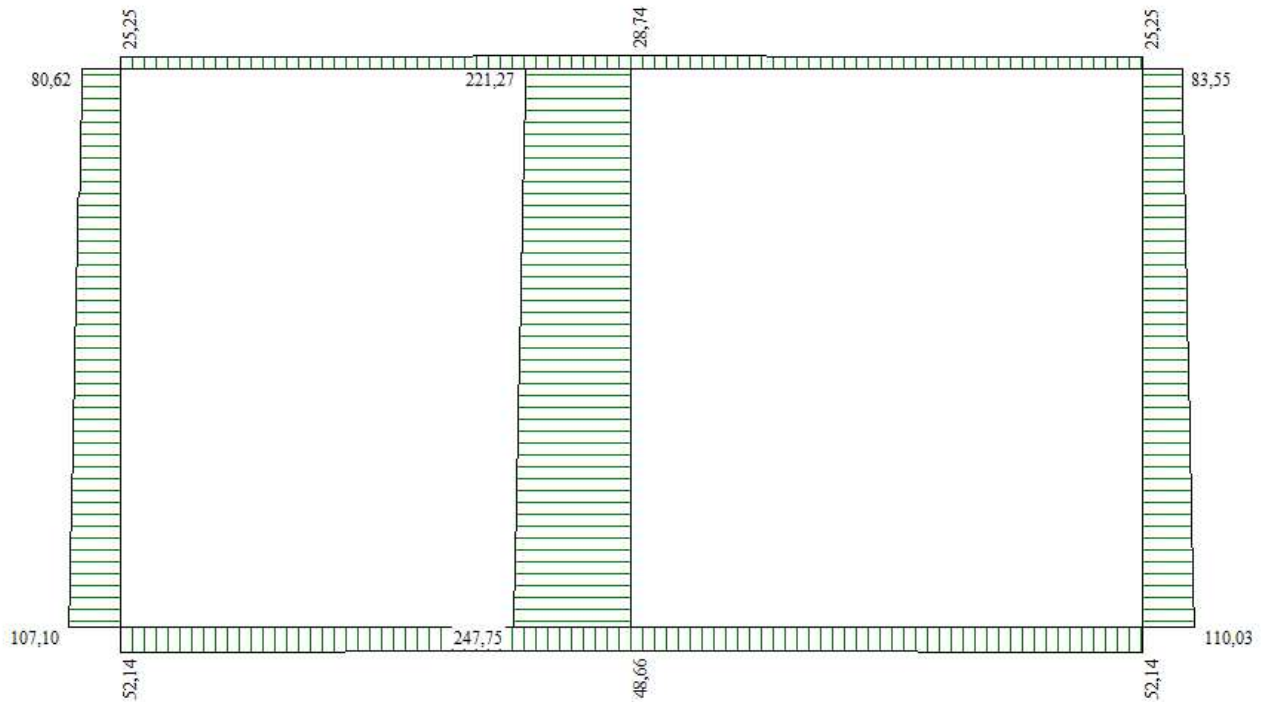


Figura 9-12: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLE



F Figura 9-13: Diagramma azione assiale – Involuppo SLE

9.2.2.1 Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD)

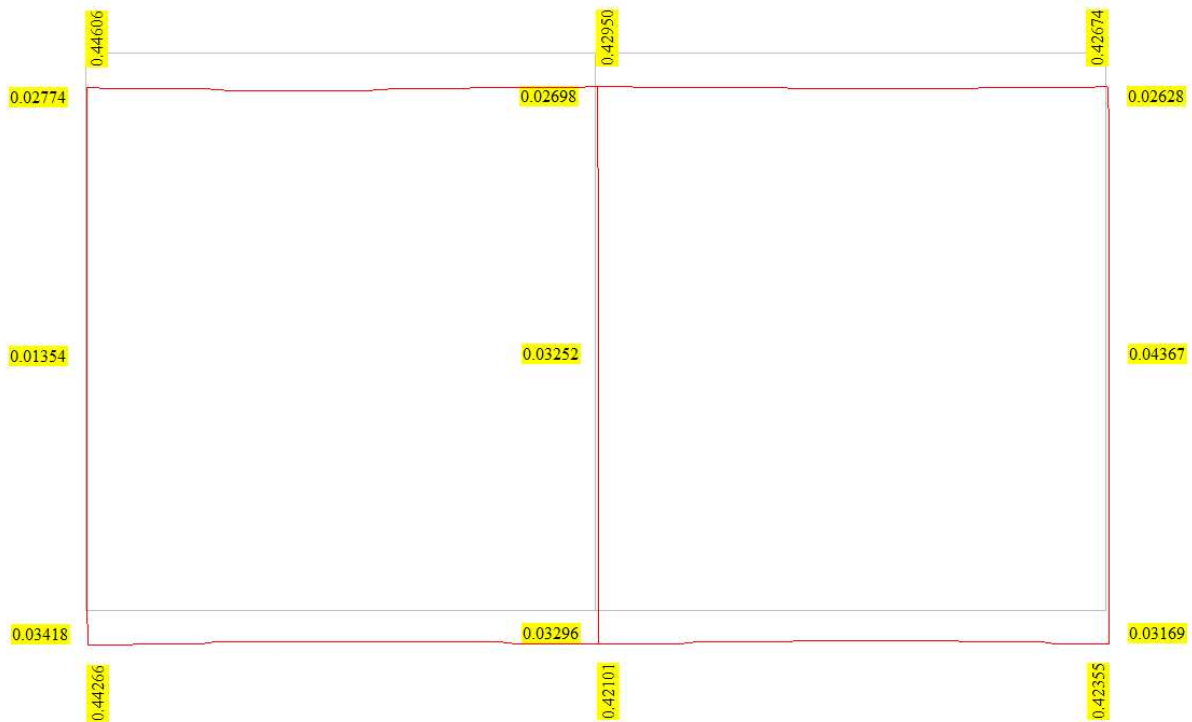


Figura 14 - Diagramma deformato (cm) – Combinazione SLE n°19,
Verifica spostamenti ammissibili: $0.44 \ll 5.0$ cm

9.2.2.2 Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)

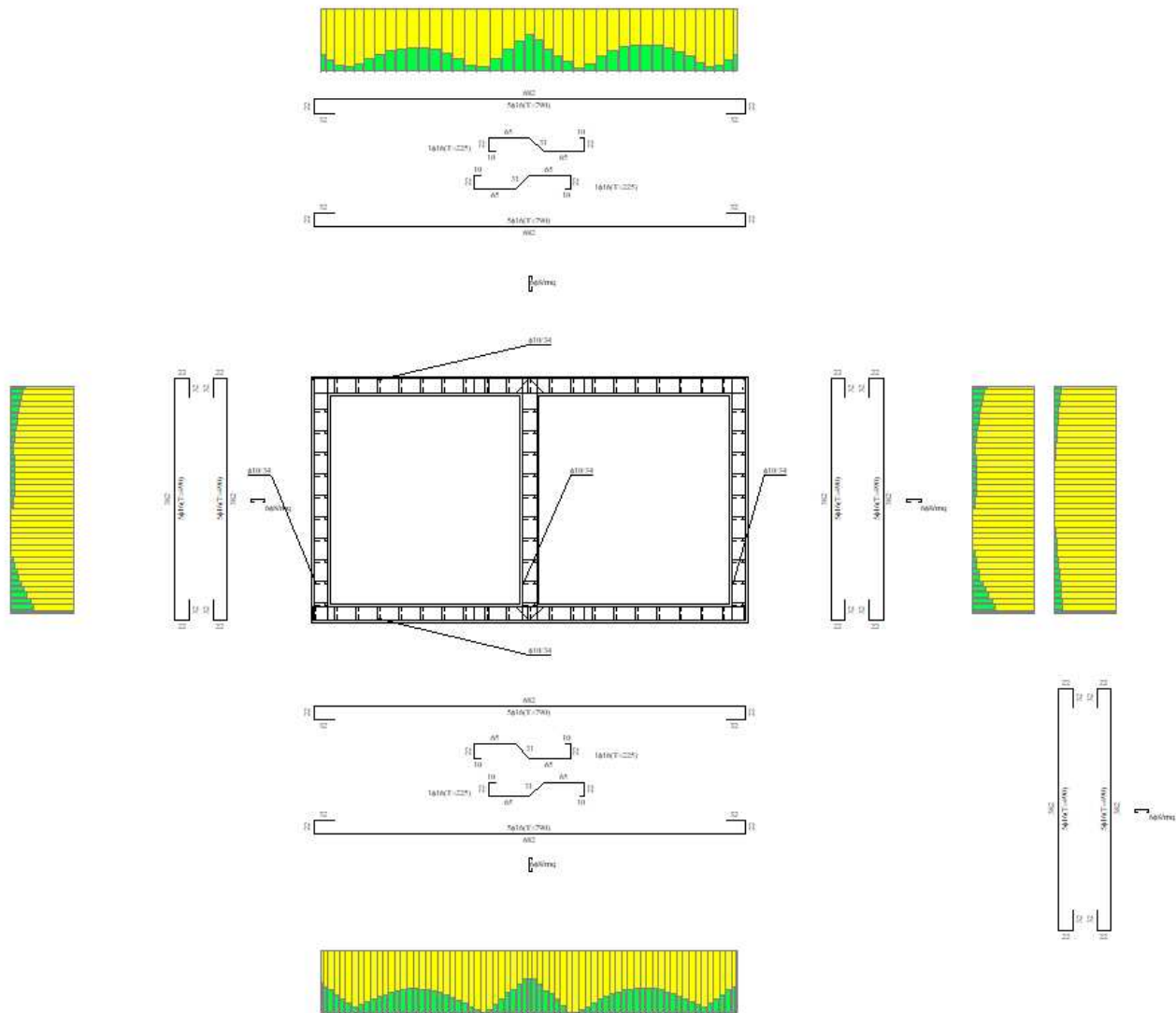


Figura 9-15: Diagramma verifiche – Involuppo SLE

10 ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO MARCHE E GALLERIA S. ANTONIO - SEZIONE 1

10.1 Schema di calcolo

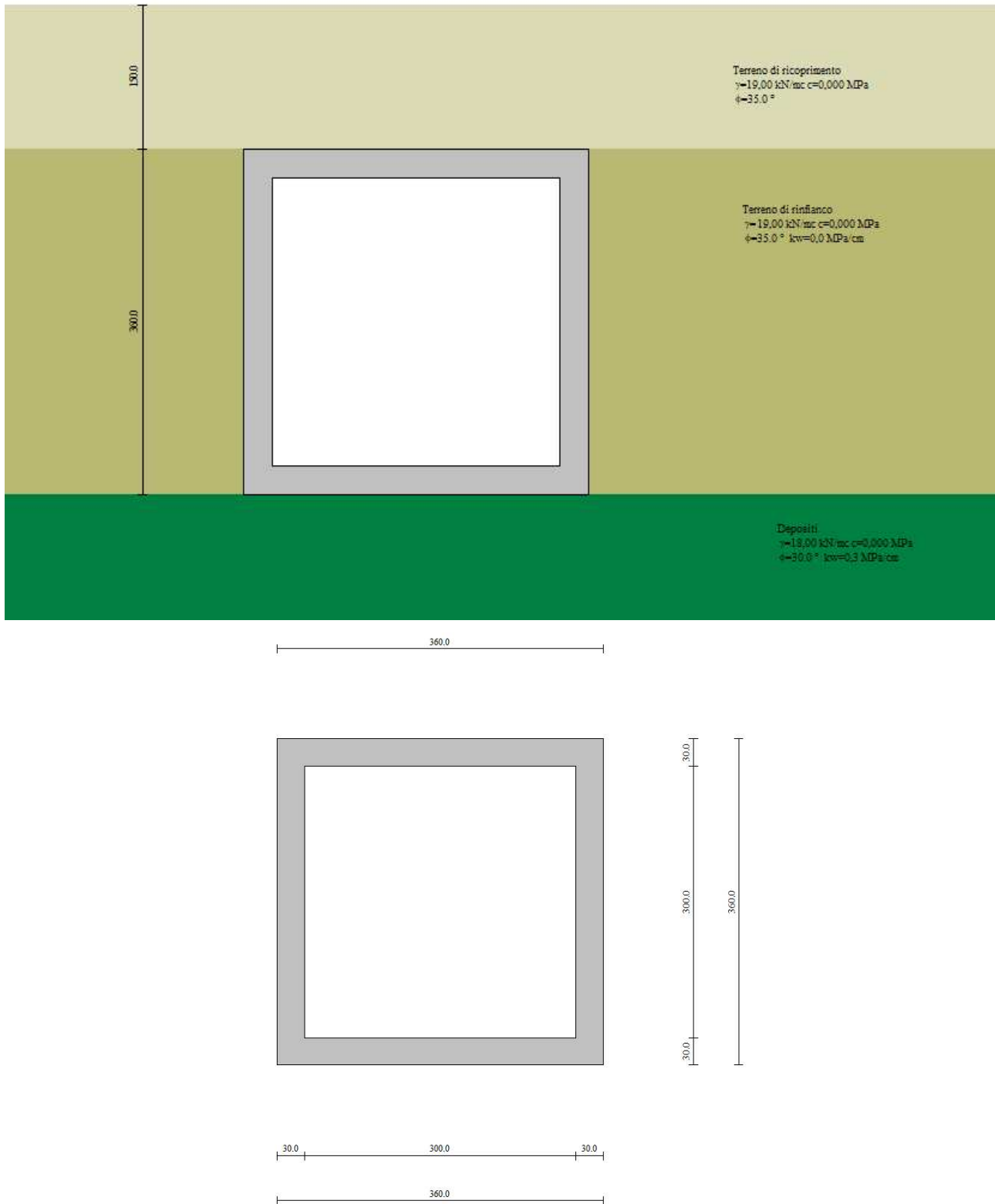


Figura 10-1: Geometria e schema di calcolo del modello numerico

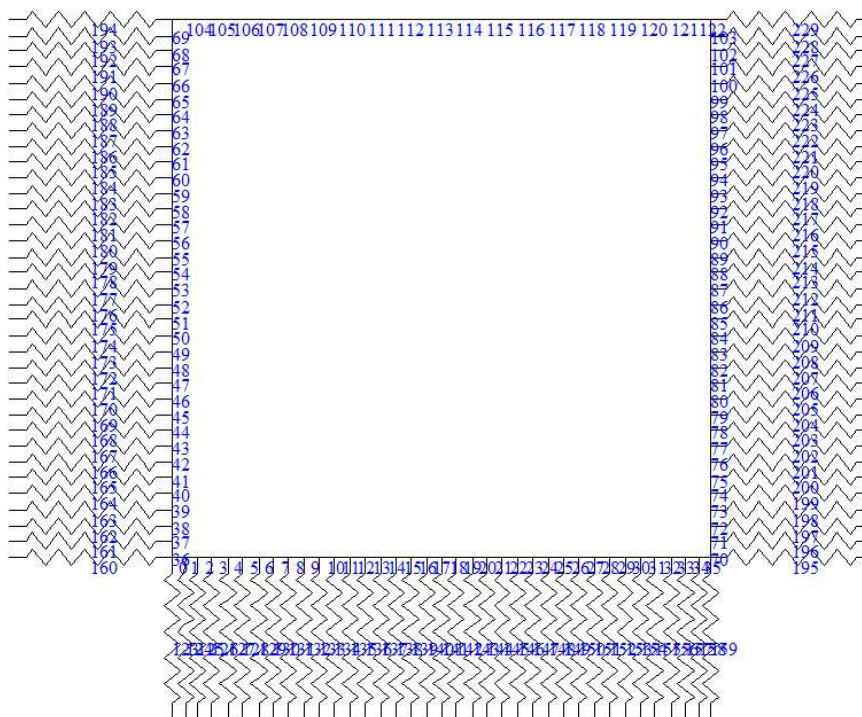


Figura 10-2: Numerazione degli elementi finiti del modello numerico

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Depositi	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

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

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

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

Condizione di carico n° 7 (TS1)

Distr	Terreno	$X_i = -1,50$	$X_f = 1,50$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 1,50$	$X_f = 4,50$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$

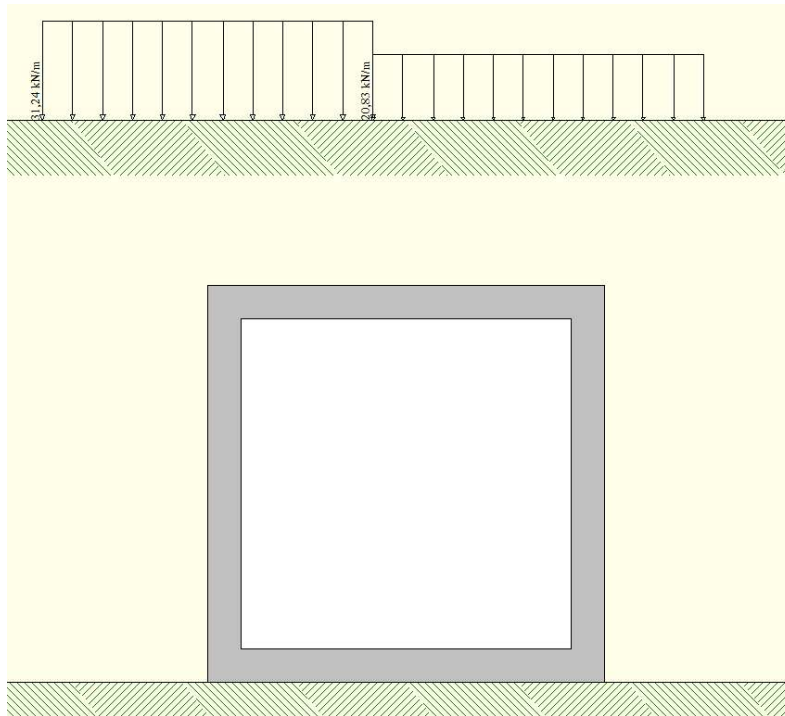


Figura 10-3: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	$X_i = 1,95$	$X_f = 4,95$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 4,95$	$X_f = 7,95$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$

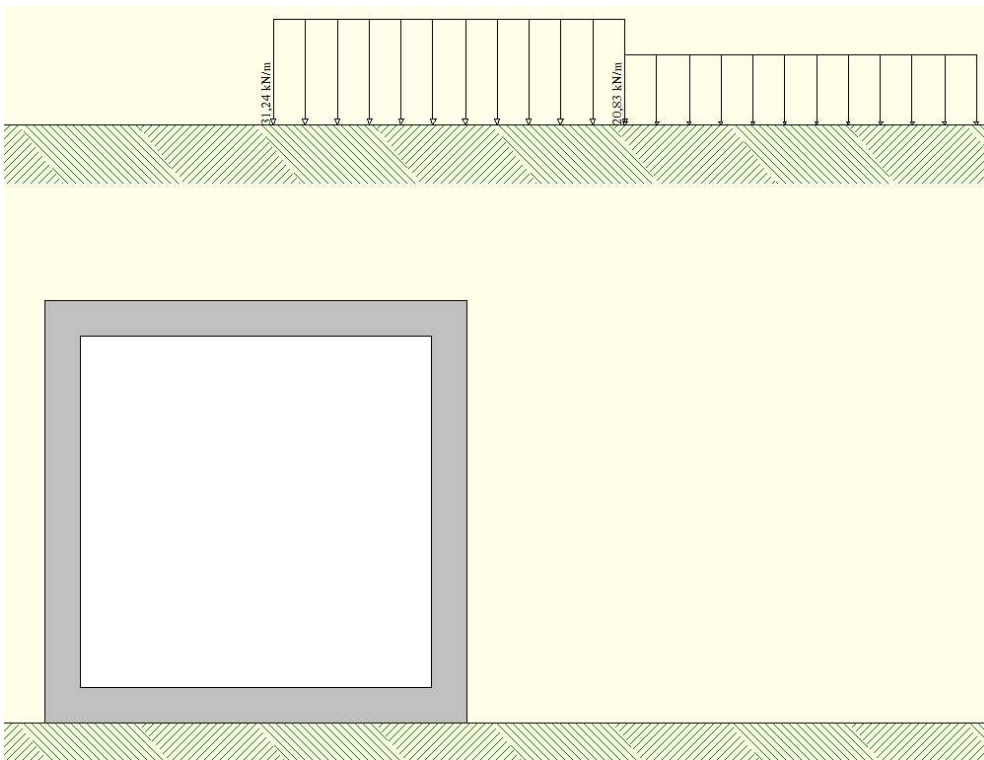


Figura 10-4: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr Fondaz. $X_i = 0,30$ $X_f = 3,30$ $V_{ni} = 27,00$ $V_{nf} = 27,00$ $V_{ti} = 0,00$ $V_{tf} = 0,00$

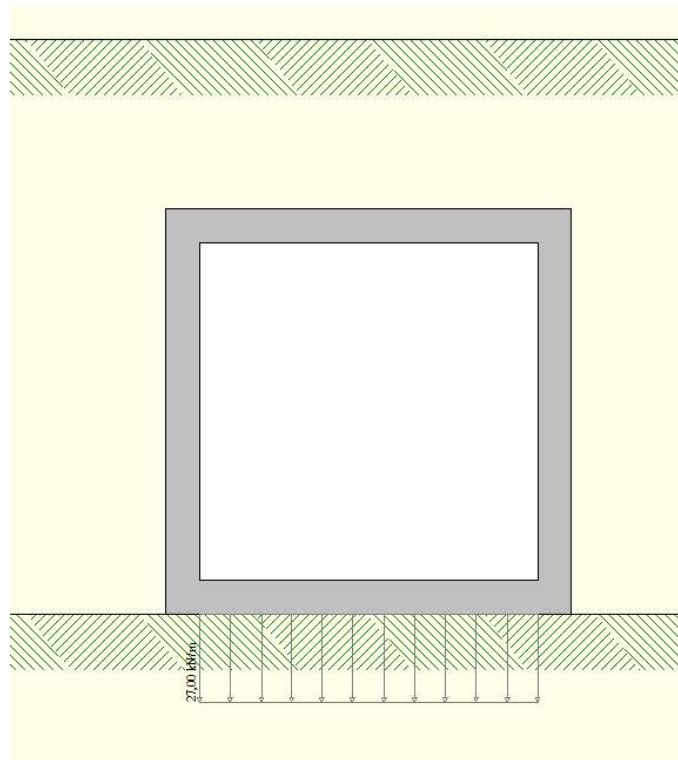


Figura 10-5: Carichi modellati in SCAT

10.2 Risultati delle analisi

10.2.1 Verifiche agli Stati Limite Ultimi

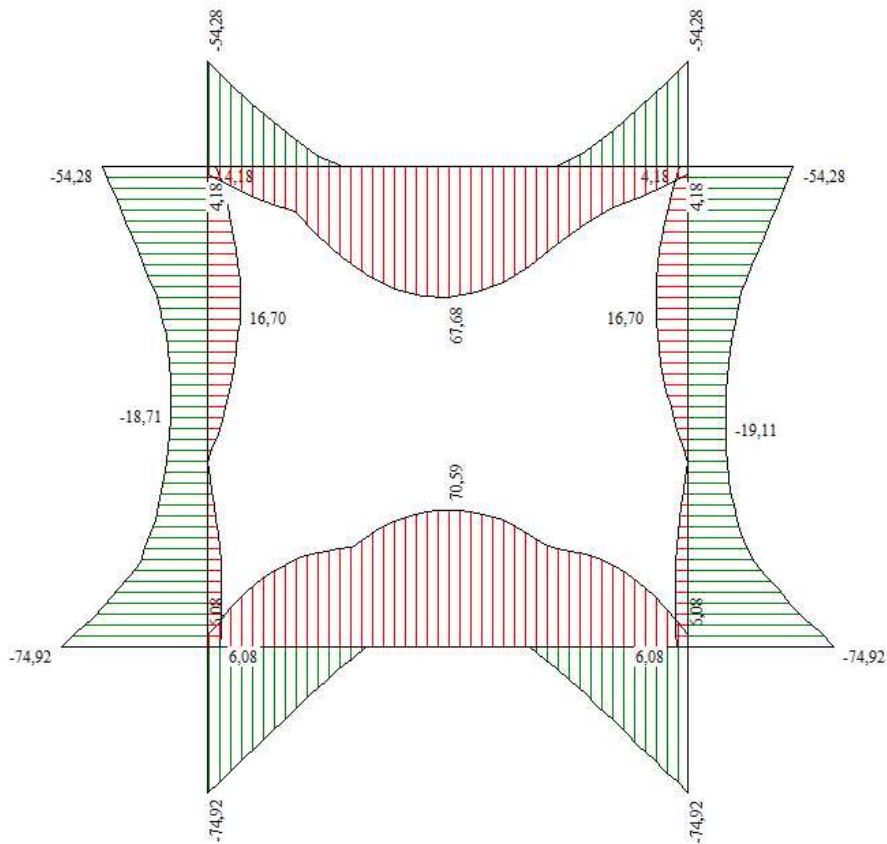


Figura 10-6: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLU

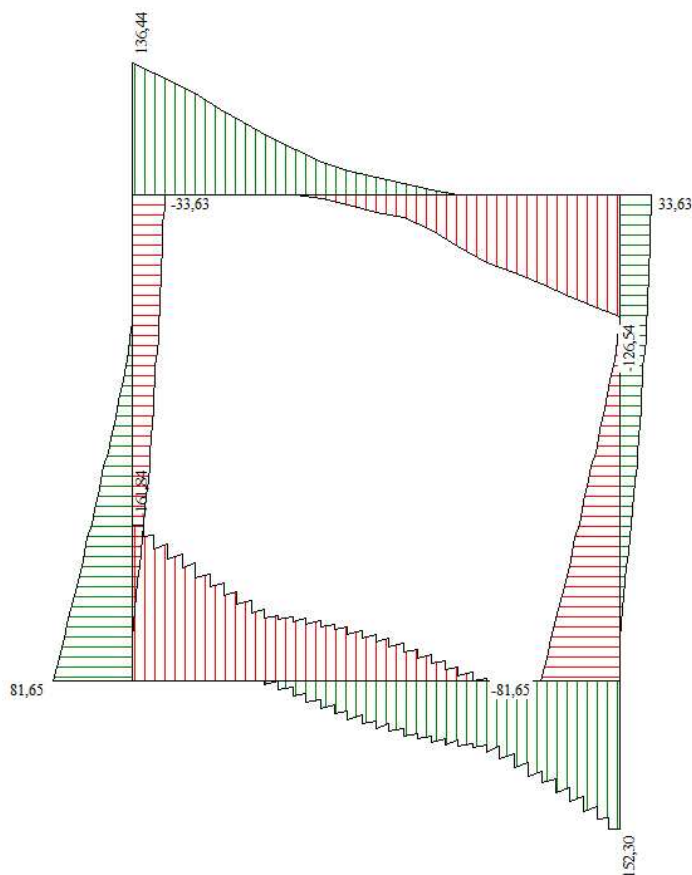


Figura 10-7: Diagramma azione tagliante (kN) – Inviluppo SLU

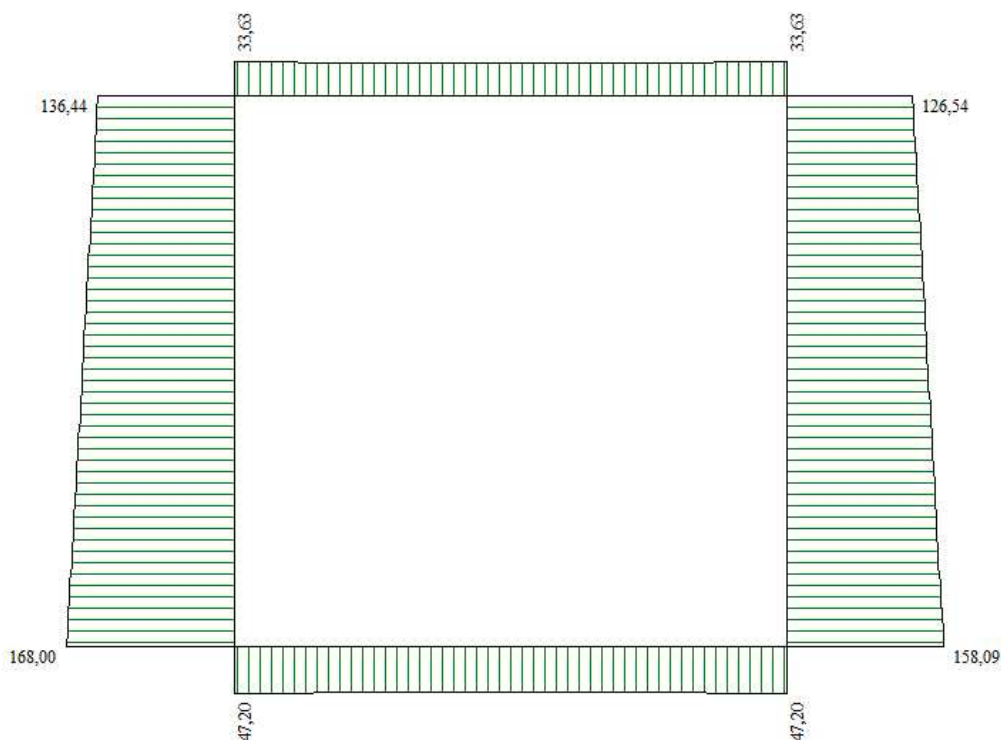


Figura 10-8: Diagramma azione assiale (kN) – Inviluppo SLU

10.2.1.1 Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)

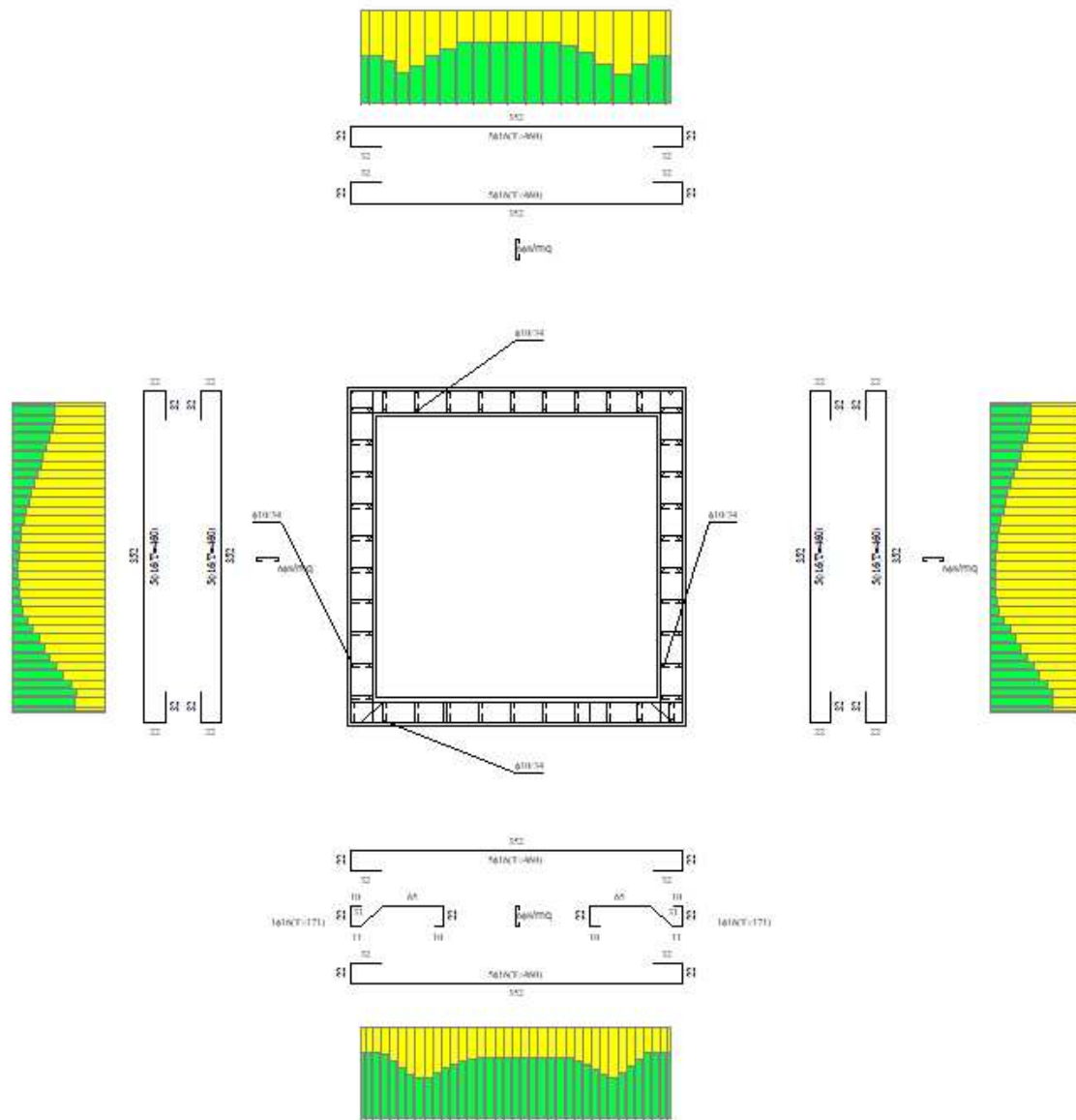


Figura 10-9: Diagramma verifiche – Involuppo SLU

10.2.1.2 Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

Q_γ Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	N_c	N_q	N_γ	N'_c	N'_q	N'_γ	q_u	Q_u	Q_γ	FS
1	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,802	10086,81	248,48	40,59
2	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,461	5260,25	191,14	27,52
3	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,772	9978,69	479,14	20,83
4	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,450	5219,90	389,43	13,40
5	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,788	10036,71	413,64	24,26
6	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,456	5241,41	333,63	15,71
7	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,718	9785,50	433,24	22,59
8	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,388	4997,74	350,33	14,27
9	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,765	9954,71	395,28	25,18
10	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,429	5144,57	317,99	16,18
11	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
12	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
13	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
14	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
15	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
16	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
17	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
18	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43

10.2.2 Verifiche agli Stati Limite Esercizio

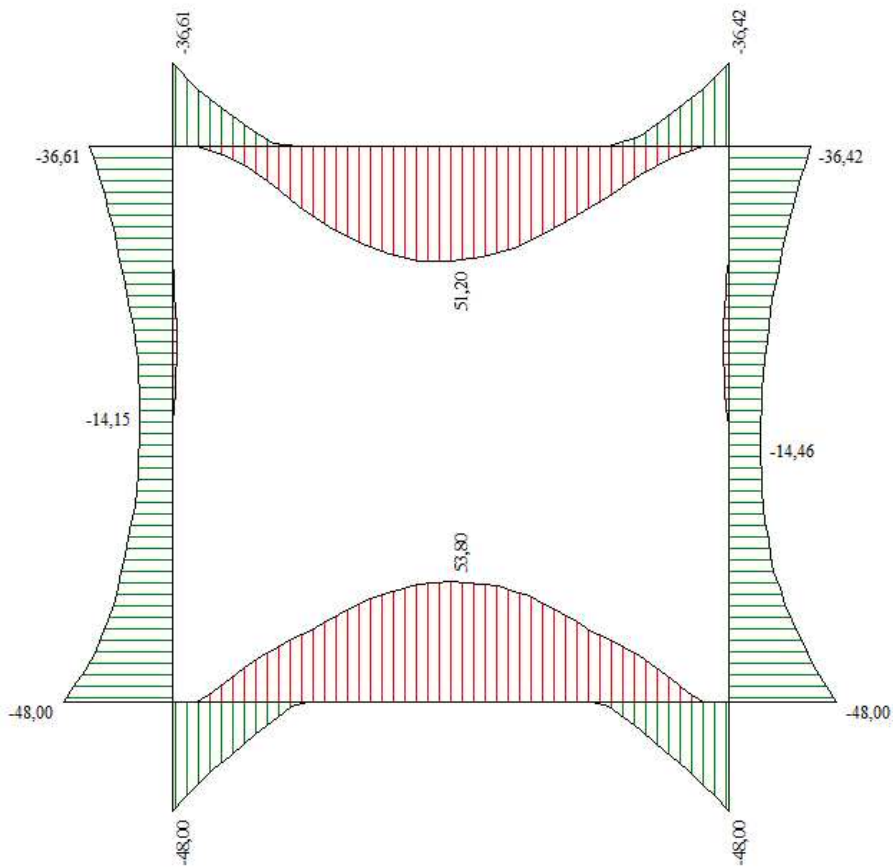


Figura 10-10: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLE

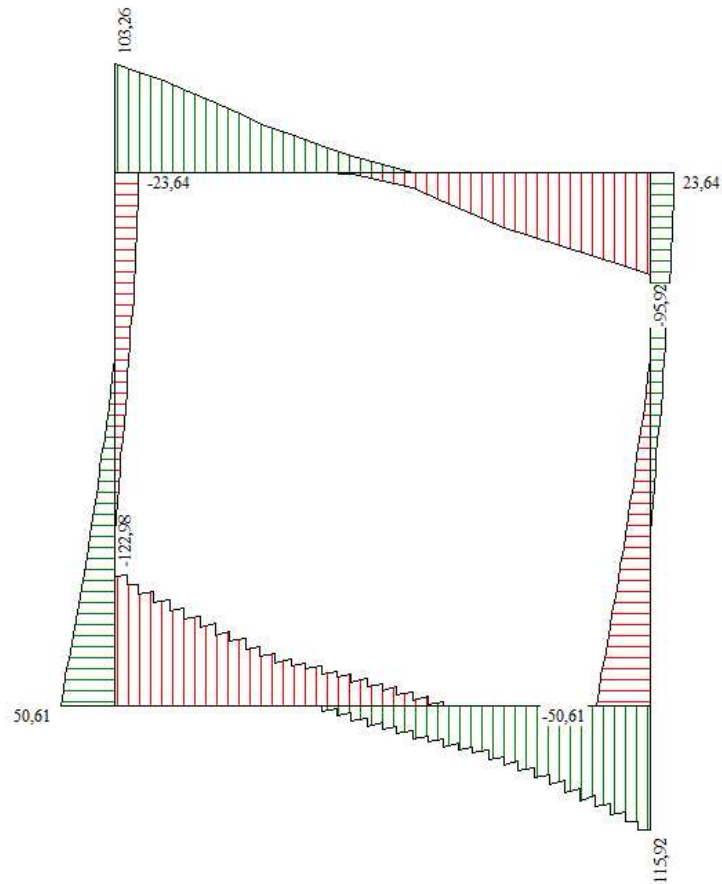
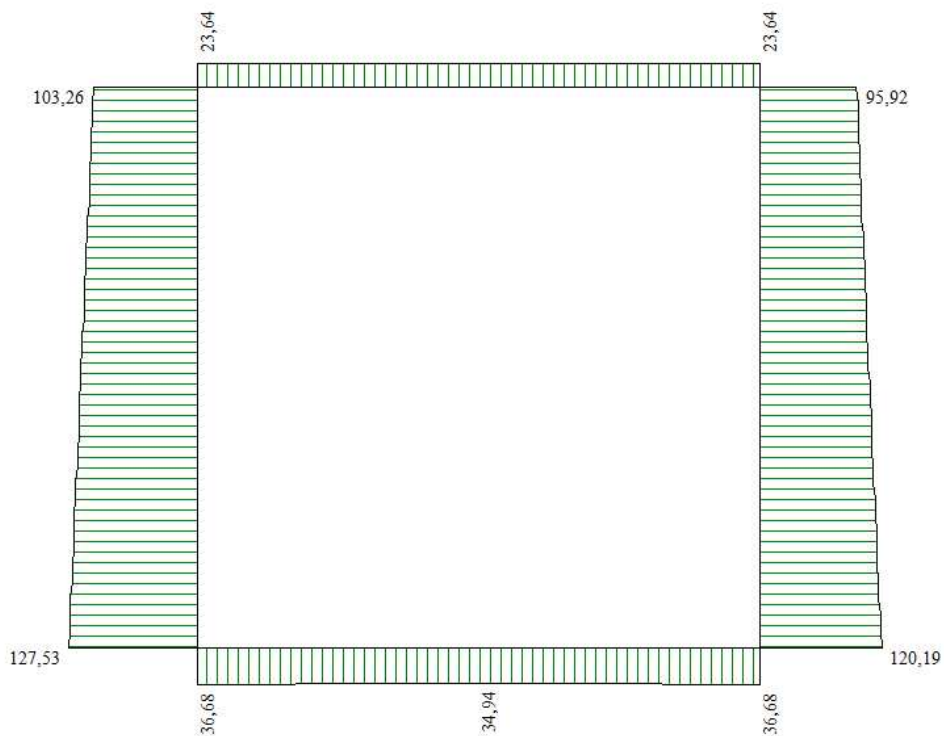


Figura 10-11: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLE



F Figura 10-12: Diagramma azione assiale – Involuppo SLE

10.2.2.1 Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD)

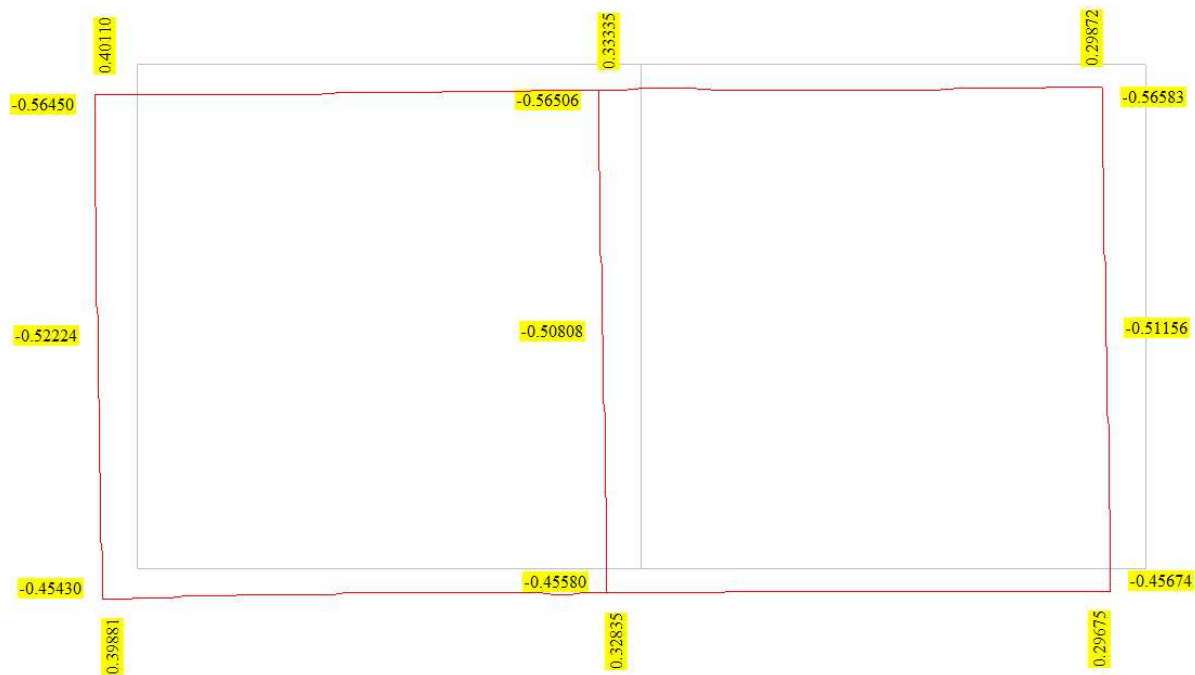


Figura 13 - Diagramma deformato (cm) – Combinazione SLE n°33,
Verifica spostamenti ammissibili: $0.39\text{cm} \ll 5.0\text{ cm}$

10.2.2.2 Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)

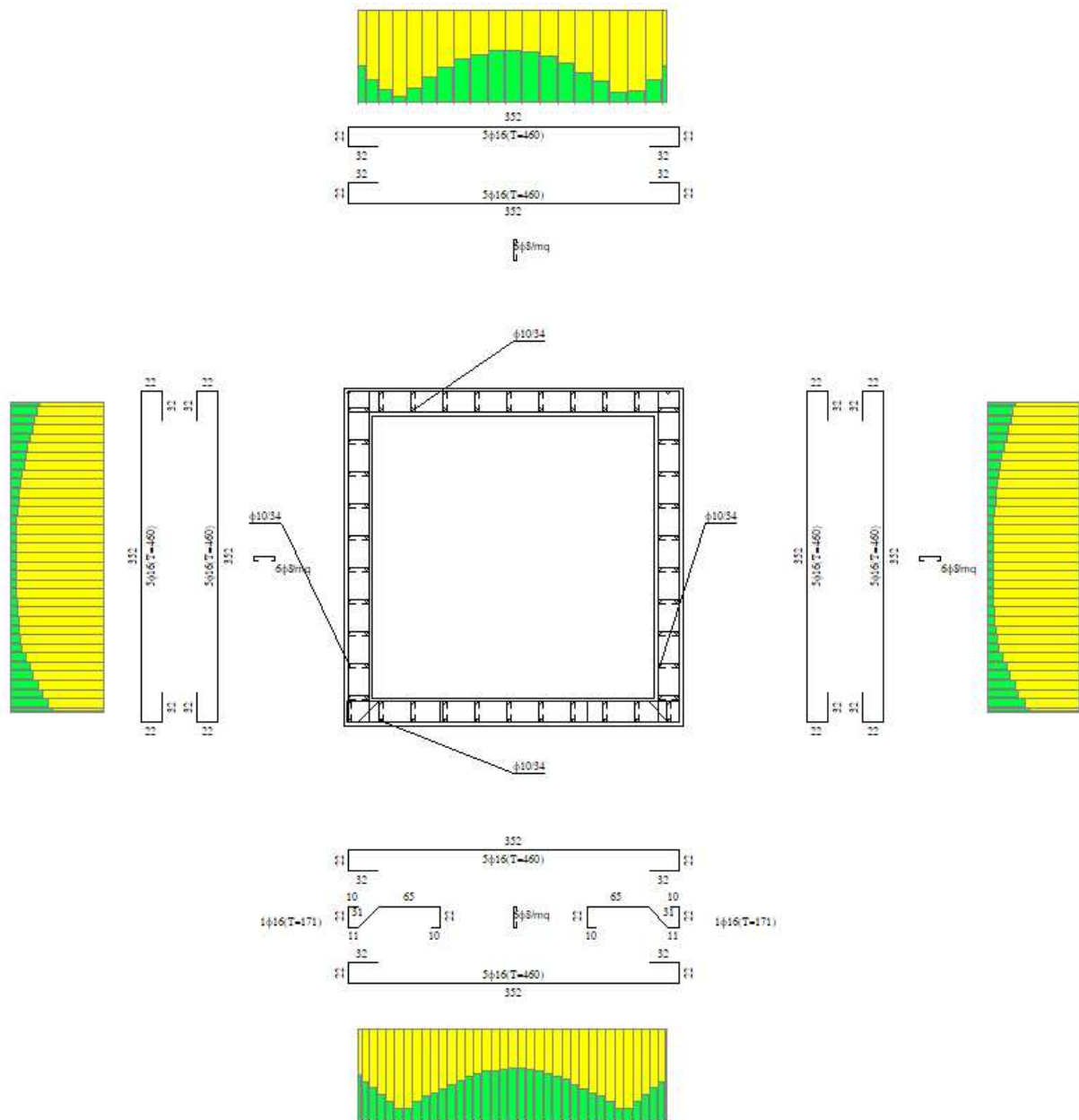


Figura 10-14: Diagramma verifiche – Involuppo SLE

11 ANALISI VASCA DI SICUREZZA IDRAULICA GALLERIA GUINZA LATO MARCHE E GALLERIA S. ANTONIO - SEZIONE 2

11.1 Schema di calcolo

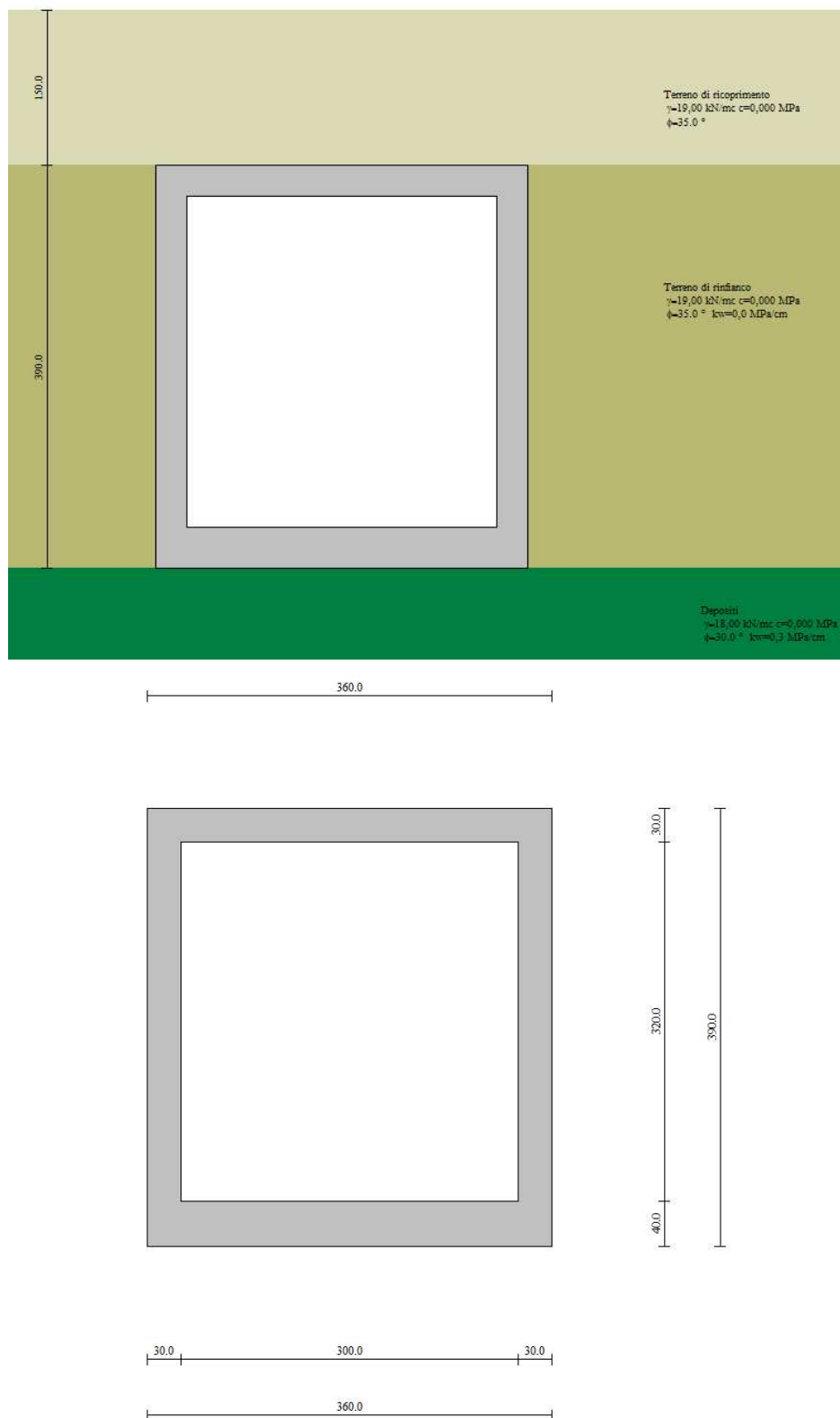


Figura 11-1: Geometria e schema di calcolo del modello numerico

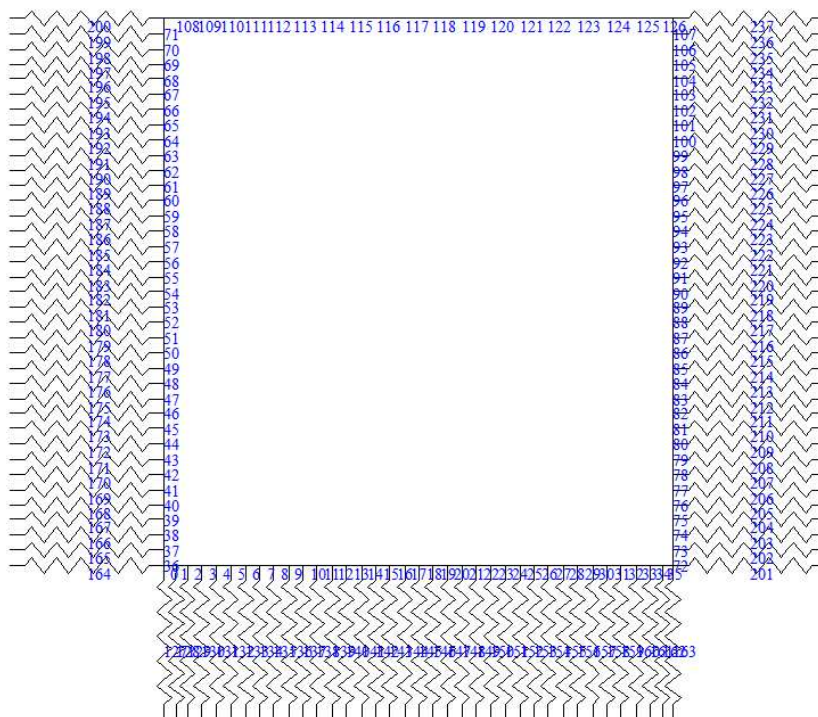


Figura 11-2: Numerazione degli elementi finiti del modello numerico

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Depositi	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]

RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

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

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

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

Condizione di carico n° 7 (TS1)

Distr	Terreno	$X_i = -1,50$	$X_f = 1,50$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 1,50$	$X_f = 4,50$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$

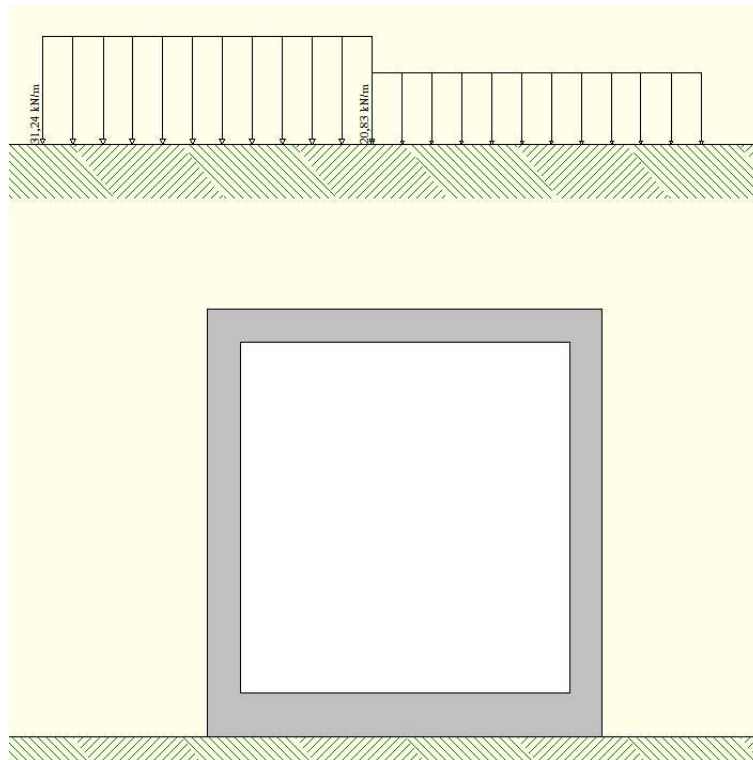


Figura 11-3: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	$X_i = 1,95$	$X_f = 4,95$	$V_{ni} = 31,24$	$V_{nf} = 31,24$
Distr	Terreno	$X_i = 4,95$	$X_f = 7,95$	$V_{ni} = 20,83$	$V_{nf} = 20,83$

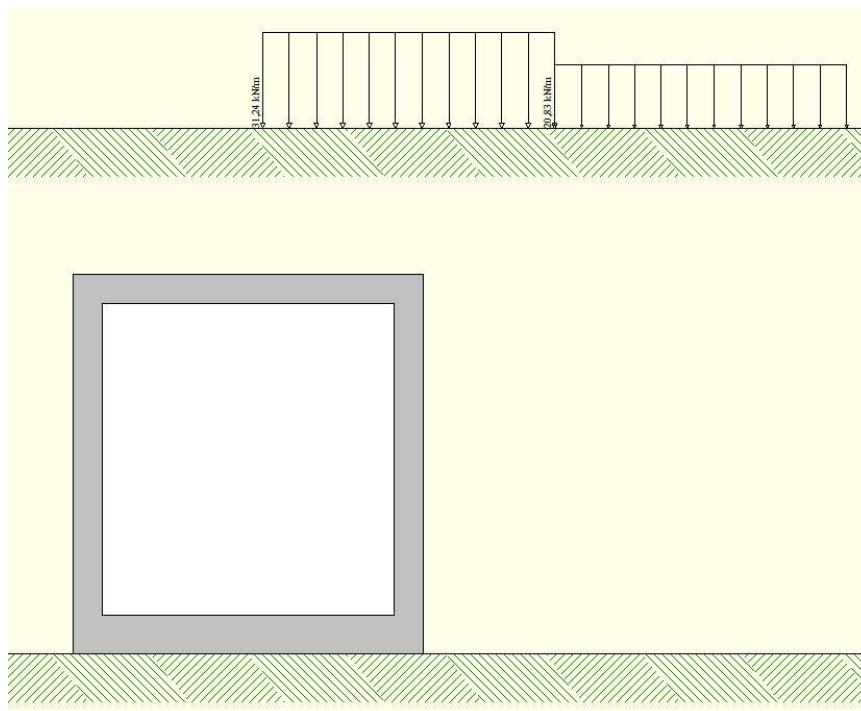


Figura 11-4: Carichi modellati in SCAT

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr Fondaz. $X_i = 0,30$ $X_f = 3,30$ $V_{ni} = 27,00$ $V_{nf} = 27,00$ $V_{ti} = 0,00$ $V_{tf} = 0,00$

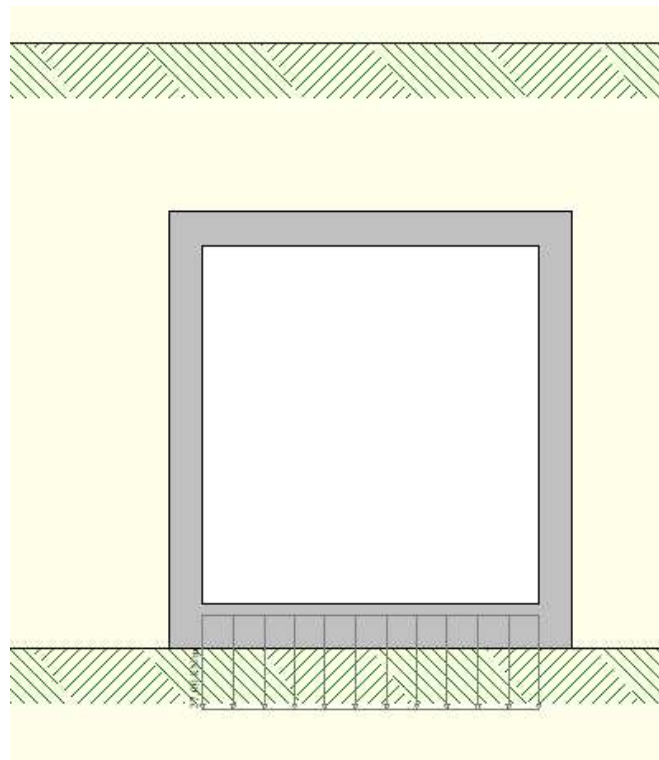


Figura 11-5: Carichi modellati in SCAT

11.2 Risultati delle analisi

11.2.1 Verifiche agli Stati Limite Ultimi

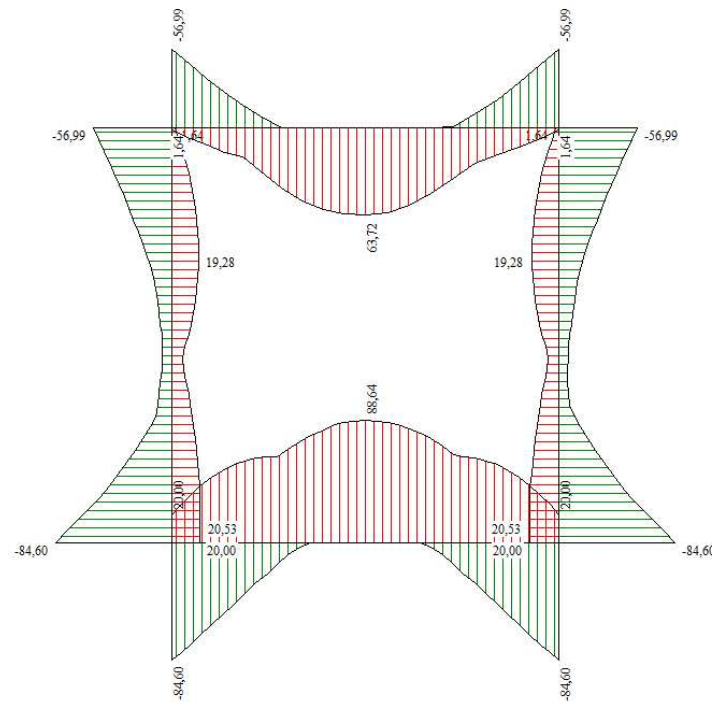


Figura 11-6: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLU

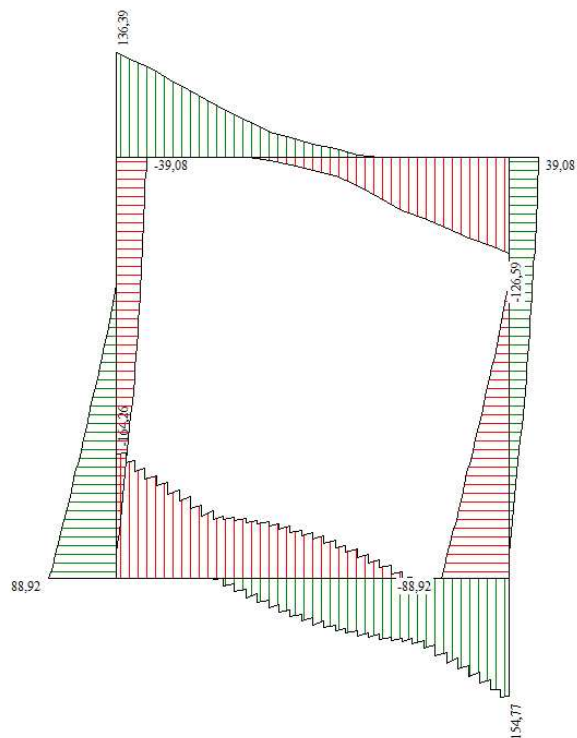


Figura 11-7: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLU

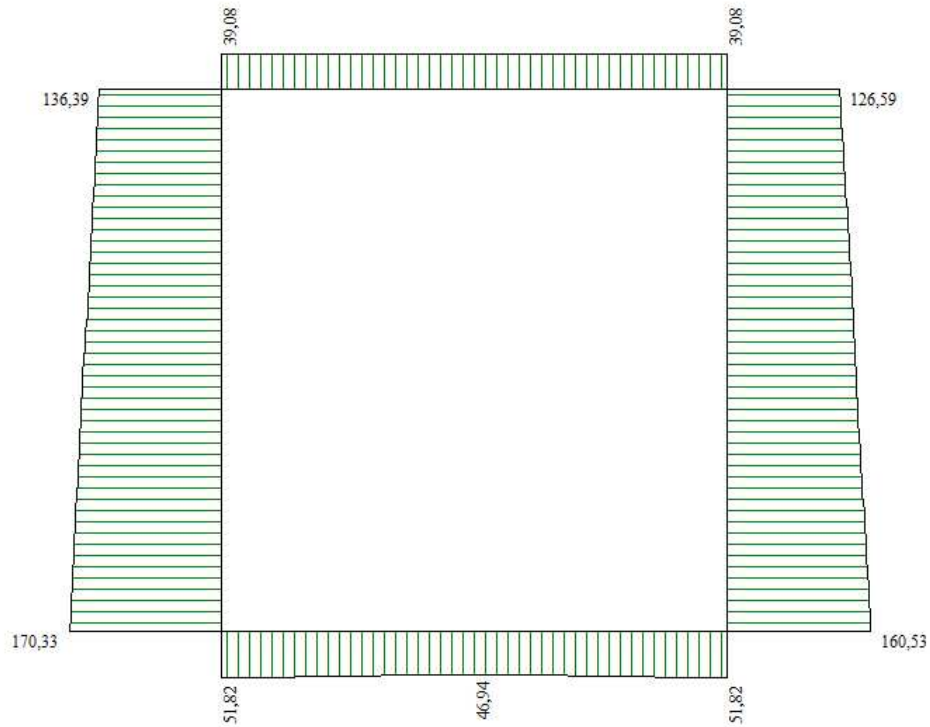


Figura 11-8: Diagramma azione assiale (kN) – Inviluppo SLU

11.2.1.1 Verifiche strutturali (SLU STR, SLV)

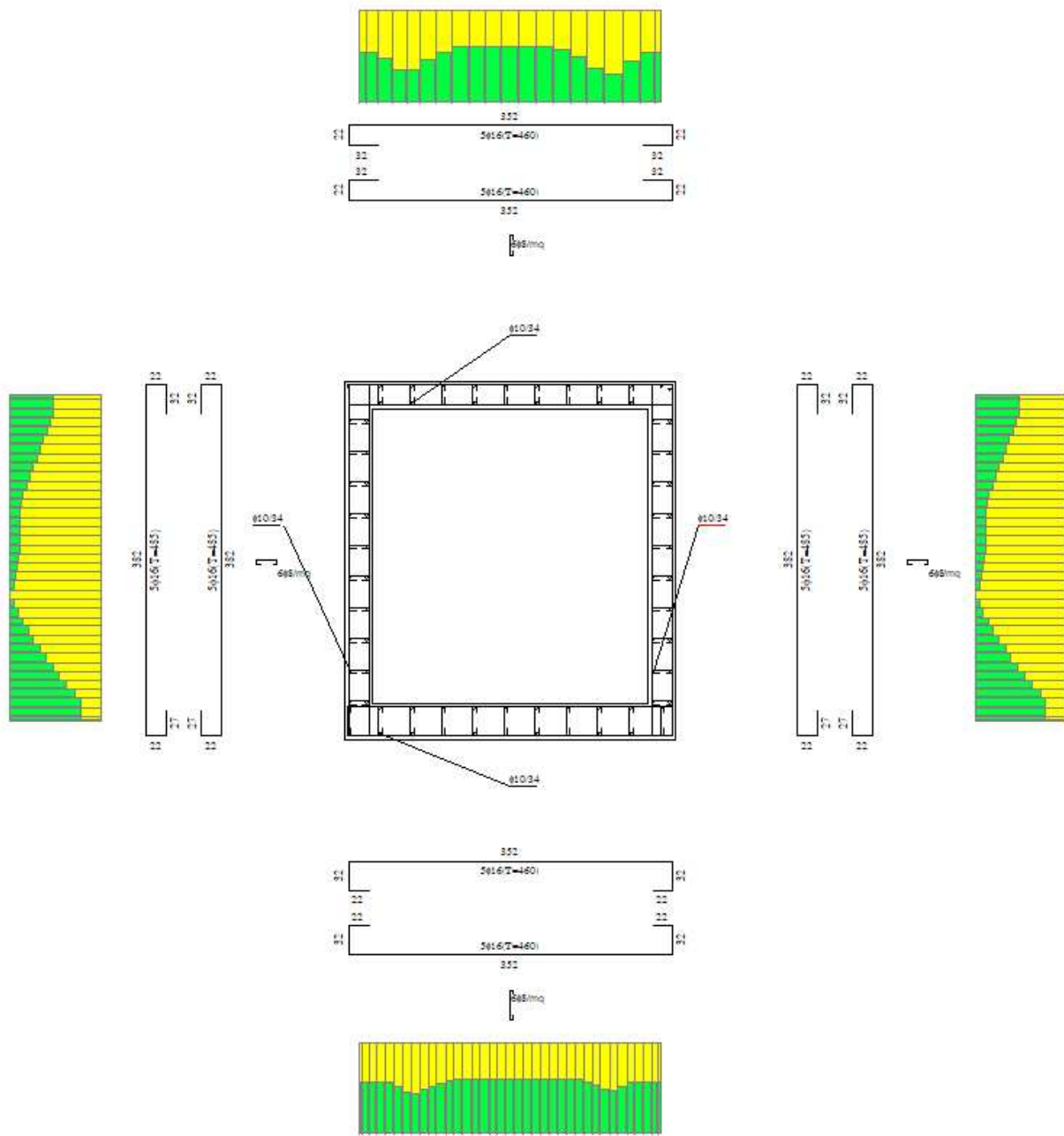


Figura 11-9: Diagramma verifiche – Involuppo SLU

11.2.1.2 Verifica a capacità portante della fondazione diretta (SLU GEO, SLV)

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.

q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]

Q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

Q_γ Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	N_c	N_q	N_γ	N'_c	N'_q	N'_γ	q_u	Q_u	Q_γ	FS
1	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,930	10547,60	263,78	39,99
2	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,532	5515,35	202,91	27,18
3	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,905	10456,87	494,44	21,15
4	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,524	5487,62	401,20	13,68
5	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,918	10505,77	428,94	24,49
6	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,528	5502,47	345,40	15,93
7	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,818	10143,65	448,54	22,61
8	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,438	5178,13	362,09	14,30
9	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,881	10371,08	410,58	25,26
10	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,491	5367,24	329,76	16,28
11	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
12	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
13	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
14	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
15	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
16	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
17	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
18	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21

11.2.2 Verifiche agli Stati Limite Esercizio

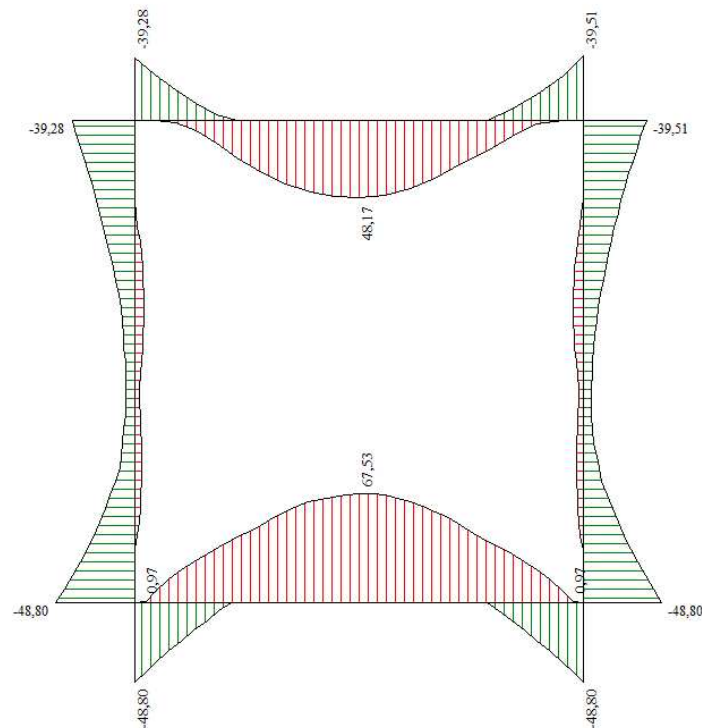


Figura 11-10: Diagramma momento flettente (kNm) – Involuppo SLE

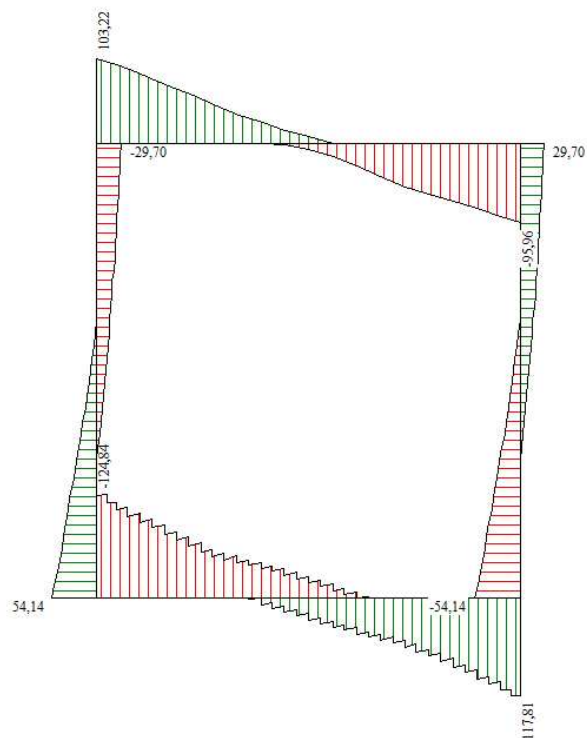


Figura 11-11: Diagramma azione tagliante (kN) – Involuppo SLE

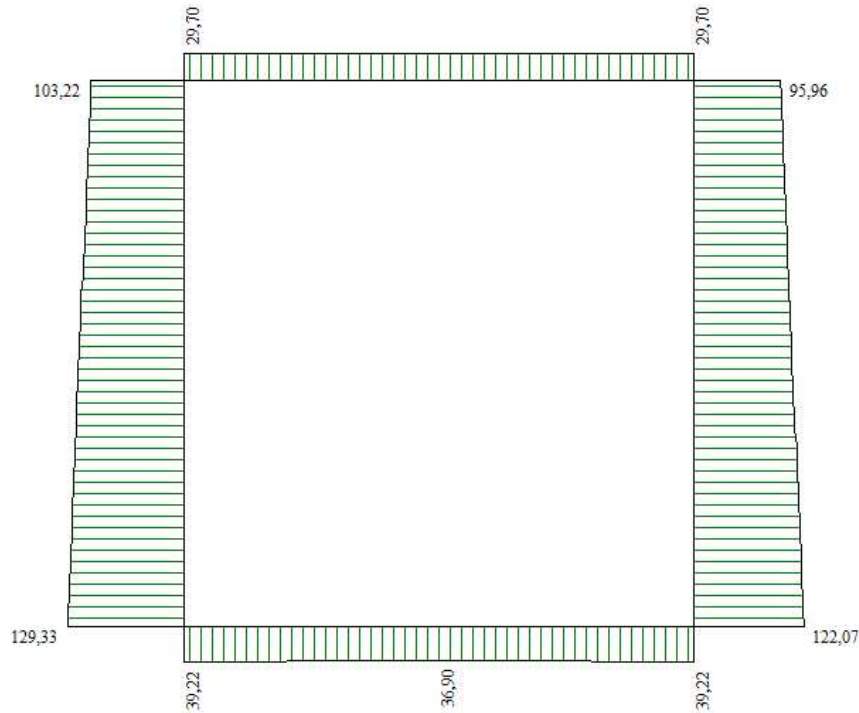


Figura 11-12: Diagramma azione assiale – Inviluppo SLE

11.2.2.1 Stima spostamenti in esercizio (SLE, SLD)

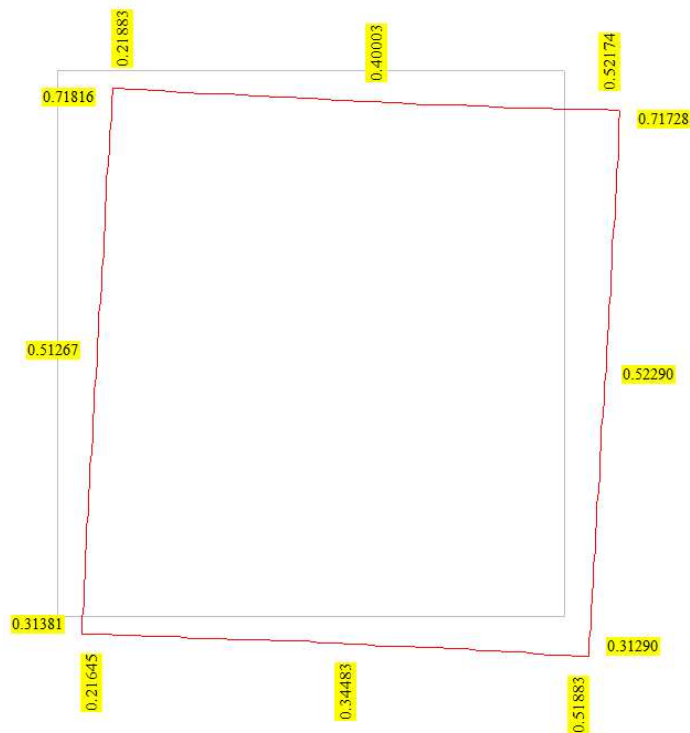


Figura 13 - Diagramma deformata (cm) – Combinazione SLE n°35,
Verifica spostamenti ammissibili: $0.51\text{cm} \ll 5.0\text{ cm}$

11.2.2.2 Verifiche strutturali (SLE STR, SLD)

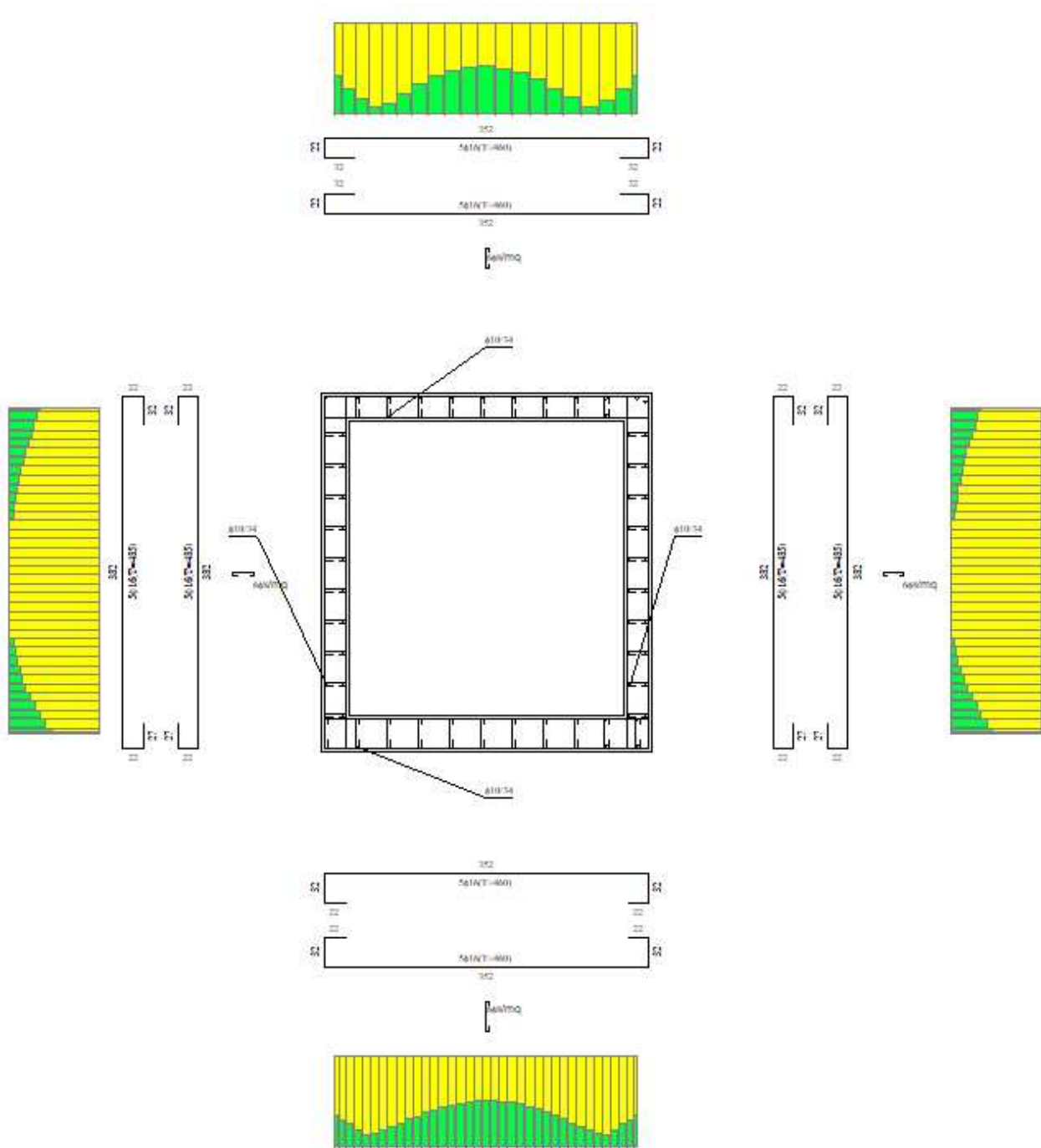


Figura 11-14: Diagramma verifiche – Involuppo SLE

12 ALLEGATI

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare pluriconnesso	
Altezza esterna	3,60	[m]
Larghezza esterna	6,90	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Luce netta apertura sinistra	3,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore piedritto centrale	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,30	[m]
Spessore traverso	0,30	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	FMA4b	
Peso di volume	21,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	21,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,100	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R _{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
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 (esprese in m) positive verso destra
 Ordinate Y (esprese in m) positive verso l'alto
 Carichi concentrati espressi in kN
 Coppie concentrate espressi in kNm
 Carichi distribuiti espressi in kN/m

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare pluriconnesso	
Altezza esterna	3,90	[m]
Larghezza esterna	6,90	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Luce netta apertura sinistra	3,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore piedritto centrale	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,30	[m]
Spessore traverso	0,30	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	FMA4b	
Peso di volume	21,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	21,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,100	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ct} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
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 (esprese in m) positive verso destra
 Ordinate Y (esprese 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 _e	variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
D _i	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 (TS1)**

Distr	Terreno	X _i = 0,00	X _f = 3,00	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 3,00	X _f = 6,00	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83
Distr	Terreno	X _i = 6,00	X _f = 9,00	V _{ni} = 9,00	V _{nf} = 9,00

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	X _i = 1,95	X _f = 4,95	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 4,95	X _f = 7,95	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr	Fondaz.	X _i = 0,30	X _f = 3,30	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	V _{ti} = 0,00	V _{tf} = 0,00
Distr	Fondaz.	X _i = 3,60	X _f = 6,60	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	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

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

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

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

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b _w	larghezza minima sezione [mm]
σ _{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ _l	rapporto geometrico di armatura
A _{sw}	area armatura trasversale [mm ²]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α _c	coefficiente maggiorativo, funzione di f _{cd} e σ _{cp}

$$f_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$$

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

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

Stato Limite di Esercizio**Criteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:**

Ambiente moderatamente 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}

Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 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 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{\tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	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 sismicheCoefficienti 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_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto

 γ Ψ

C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

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

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Combinazione n° 19 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Frequente)

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

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 29 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 30 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 32 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 33 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 34 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 36 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 37 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kNm
V	taglio espresso in kN
SN	sforzo normale espresso in kN
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Terzaghi

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]
Attiva	[combinazione 36]
Attiva	[combinazione 37]
Attiva	[combinazione 38]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	43.612776
Longitudine	12.293281
Comune	
Provincia	
Regione	

Punti di interpolazione del reticolo 20740 - 20739 - 20961 - 20962

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.73 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.13
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 31.51$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 15.75$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.17 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 14.34$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 7.17$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica

Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico

35,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,000
10	0,306	0,000
11	0,244	0,524
12	0,244	0,545
13	0,244	0,545
14	0,244	0,524
15	0,244	0,524
16	0,244	0,545
17	0,244	0,545
18	0,244	0,524
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,000
25	0,244	0,000
26	0,244	0,000
27	0,244	0,357
28	0,244	0,325
29	0,244	0,357
30	0,244	0,325
31	0,244	0,357
32	0,244	0,325
33	0,244	0,357
34	0,244	0,325
35	0,244	0,357
36	0,244	0,325
37	0,244	0,357
38	0,244	0,325

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	70
Numero elementi traverso	39
Numero elementi piedritto sinistro	38
Numero elementi piedritto destro	38
Numero elementi piedritto centrale	38
Numero molle fondazione	71
Numero molle piedritto sinistro	39
Numero molle piedritto destro	39

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	37050,0
-1,05	1,95	61855,2
1,95	4,05	78394,7
4,05	4,95	53589,5
4,95	7,05	60735,6
7,05	10,05	44196,2
10,05	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 11437,7 [Pa]	Pressione inf. 33061,7 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10218,9 [Pa]	Pressione inf. 31842,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	49630,4
1,95	4,05	63719,5
4,05	4,95	42589,2
4,95	7,05	48676,7
7,05	10,05	34587,5
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 11685,0 [Pa]	Pressione inf. 33147,7 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10345,4 [Pa]	Pressione inf. 31808,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	37050,0
-1,05	1,95	46972,1
1,95	4,05	53587,9
4,05	4,95	43665,8
4,95	7,05	46524,3
7,05	10,05	39908,5
10,05	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9565,2 [Pa]	Pressione inf. 31189,2 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9077,7 [Pa]	Pressione inf. 30701,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	36952,1
1,95	4,05	42587,8
4,05	4,95	34135,7
4,95	7,05	36570,7
7,05	10,05	30935,0
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9626,9 [Pa]	Pressione inf. 31089,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9091,1 [Pa]	Pressione inf. 30553,8 [Pa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	37050,0
0,90	3,90	61855,2
3,90	6,00	78394,7
6,00	9,00	53589,5
9,00	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12029,7 [Pa]	Pressione inf. 33653,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	28500,0
0,90	3,90	49630,4
3,90	6,00	63719,5
6,00	9,00	42589,2
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8254,9 [Pa] Pressione inf. 29717,6 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 12335,7 [Pa] Pressione inf. 33798,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	37050,0
0,90	3,90	46972,1
3,90	6,00	53587,9
6,00	9,00	43665,8
9,00	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8316,9 [Pa] Pressione inf. 29940,9 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9802,0 [Pa] Pressione inf. 31426,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	28500,0
0,90	3,90	36952,1
3,90	6,00	42587,8
6,00	9,00	34135,7
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8254,9 [Pa] Pressione inf. 29717,6 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9887,2 [Pa] Pressione inf. 31349,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 14818,2 [Pa] Pressione inf. 14818,2 [Pa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 16960,1 [Pa] Pressione inf. 16960,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 16960,1 [Pa] Pressione inf. 16960,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 14818,2 [Pa] Pressione inf. 14818,2 [Pa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14818,2 [Pa]	Pressione inf. 14818,2 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16960,1 [Pa]	Pressione inf. 16960,1 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16960,1 [Pa]	Pressione inf. 16960,1 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14818,2 [Pa]	Pressione inf. 14818,2 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	46874,2
1,95	4,05	59125,7
4,05	4,95	40751,4
4,95	7,05	46044,9
7,05	10,05	33793,5
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8709,3 [Pa]	Pressione inf. 25343,1 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7806,5 [Pa]	Pressione inf. 24440,3 [Pa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	35849,7
1,95	4,05	40750,3
4,05	4,95	33400,6
4,95	7,05	35518,0
7,05	10,05	30617,4
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7322,3 [Pa]	Pressione inf. 23956,1 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6961,2 [Pa]	Pressione inf. 23595,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	35849,7
1,95	4,05	40750,3
4,05	4,95	33400,6
4,95	7,05	35518,0
7,05	10,05	30617,4
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 7322,3 [Pa] Pressione inf. 23956,1 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6961,2 [Pa] Pressione inf. 23595,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	28500,0
0,90	3,90	46874,2
3,90	6,00	59125,7
6,00	9,00	40751,4
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9147,8 [Pa] Pressione inf. 25781,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6

9,00 20,05 28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 24131,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 24131,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6604,6 [Pa] Pressione inf. 6604,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 4638,4 [Pa] Pressione inf. 4638,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6604,6 [Pa]	Pressione inf. 6604,6 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4638,4 [Pa]	Pressione inf. 4638,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6604,6 [Pa]	Pressione inf. 6604,6 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4638,4 [Pa]	Pressione inf. 4638,4 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6604,6 [Pa]	Pressione inf. 6604,6 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4638,4 [Pa]	Pressione inf. 4638,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6604,6 [Pa] Pressione inf. 6604,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 4638,4 [Pa] Pressione inf. 4638,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 6604,6 [Pa] Pressione inf. 6604,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,87	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4638,4 [Pa] Pressione inf. 4638,4 [Pa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,002	0,322
1,75	0,001	0,272
3,45	0,000	0,295
5,05	-0,001	0,271
6,75	-0,002	0,322

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,325
1,77	0,000	0,339
3,45	0,000	0,302
5,12	0,000	0,339
6,75	-0,001	0,325

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,002	0,322
1,95	-0,008	0,324
3,75	0,001	0,325

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,295
1,95	0,000	0,299
3,75	0,000	0,302

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,002	0,322
1,95	0,008	0,324
3,75	-0,001	0,325

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,246
1,75	0,001	0,210
3,45	0,000	0,226
5,05	-0,001	0,209
6,75	-0,001	0,246

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,249
1,77	0,000	0,259
3,45	0,000	0,232
5,12	0,000	0,259
6,75	-0,001	0,249

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,246
1,95	0,000	0,248
3,75	0,001	0,249

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,226
1,95	0,000	0,229

3,75	0,000	0,232
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,246
1,95	0,000	0,248
3,75	-0,001	0,249

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,046	0,600
1,75	0,045	0,532
3,45	0,044	0,572
5,05	0,044	0,523
6,75	0,043	0,574

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,037	0,604
1,77	0,037	0,644
3,45	0,036	0,583
5,12	0,036	0,619
6,75	0,035	0,578

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,046	0,600
1,95	0,019	0,602
3,75	0,037	0,604

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,044	0,572
1,95	0,044	0,577
3,75	0,036	0,583

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,043	0,574
1,95	0,059	0,576
3,75	0,035	0,578

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,050	0,484
1,75	0,050	0,433
3,45	0,049	0,464
5,05	0,048	0,426
6,75	0,047	0,464

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,046	0,487
1,77	0,046	0,519
3,45	0,045	0,473
5,12	0,045	0,499
6,75	0,044	0,468

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,050	0,484
1,95	0,036	0,485

3,75	0,046	0,487
------	-------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,049	0,464
1,95	0,050	0,469
3,75	0,045	0,473

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,047	0,464
1,95	0,055	0,466
3,75	0,044	0,468

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,520
1,75	0,019	0,465
3,45	0,018	0,494
5,05	0,017	0,461
6,75	0,016	0,510

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,015	0,524
1,77	0,015	0,549
3,45	0,015	0,502
5,12	0,014	0,539
6,75	0,014	0,514

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,520
1,95	0,004	0,522
3,75	0,015	0,524

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,018	0,494
1,95	0,018	0,498
3,75	0,015	0,502

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,510
1,95	0,027	0,512
3,75	0,014	0,514

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,417
1,75	0,020	0,376
3,45	0,020	0,398
5,05	0,019	0,373
6,75	0,018	0,409

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,420
1,77	0,019	0,439
3,45	0,018	0,404
5,12	0,018	0,431
6,75	0,017	0,412

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,417
1,95	0,015	0,418
3,75	0,019	0,420

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,398
1,95	0,020	0,401
3,75	0,018	0,404

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,018	0,409
1,95	0,022	0,411
3,75	0,017	0,412

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,134	0,536
1,75	-0,135	0,503
3,45	-0,136	0,563
5,05	-0,136	0,533
6,75	-0,137	0,614

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,113	0,539
1,77	-0,113	0,594
3,45	-0,114	0,574
5,12	-0,114	0,654
6,75	-0,115	0,619

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,134	0,536
1,95	-0,142	0,538
3,75	-0,113	0,539

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,136	0,563
1,95	-0,130	0,569
3,75	-0,114	0,574

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,137	0,614
1,95	-0,100	0,617
3,75	-0,115	0,619

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,147	0,434
1,75	-0,148	0,410
3,45	-0,149	0,457
5,05	-0,150	0,433
6,75	-0,150	0,493

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,139	0,437
1,77	-0,140	0,479
3,45	-0,140	0,465
5,12	-0,141	0,526
6,75	-0,141	0,497

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,147	0,434
1,95	-0,153	0,436
3,75	-0,139	0,437

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,149	0,457
1,95	-0,149	0,461
3,75	-0,140	0,465

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,150	0,493
1,95	-0,132	0,495
3,75	-0,141	0,497

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,053	0,495
1,75	-0,053	0,453
3,45	-0,054	0,490
5,05	-0,055	0,465
6,75	-0,056	0,526

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,045	0,498
1,77	-0,045	0,529
3,45	-0,045	0,499
5,12	-0,046	0,553
6,75	-0,046	0,530

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,053	0,495
1,95	-0,061	0,496
3,75	-0,045	0,498

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,054	0,490
1,95	-0,052	0,495
3,75	-0,045	0,499

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,056	0,526
1,95	-0,036	0,528
3,75	-0,046	0,530

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,397

1,75	-0,059	0,367
3,45	-0,060	0,395
5,05	-0,060	0,376
6,75	-0,061	0,421

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,055	0,400
1,77	-0,056	0,423
3,45	-0,056	0,401
5,12	-0,057	0,442
6,75	-0,057	0,424

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,058	0,397
1,95	-0,061	0,399
3,75	-0,055	0,400

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,060	0,395
1,95	-0,060	0,398
3,75	-0,056	0,401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,061	0,421
1,95	-0,053	0,422
3,75	-0,057	0,424

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,106	0,188
1,75	1,105	0,248
3,45	1,105	0,307
5,05	1,104	0,334
6,75	1,103	0,458

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,429	0,190
1,77	1,429	0,265
3,45	1,428	0,312
5,12	1,428	0,405
6,75	1,427	0,461

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,106	0,188
1,95	1,293	0,189
3,75	1,429	0,190

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,105	0,307
1,95	1,259	0,309
3,75	1,428	0,312

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,103	0,458
1,95	1,280	0,460

3,75	1,427	0,461
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,184	0,217
1,75	1,184	0,277
3,45	1,183	0,340
5,05	1,182	0,369
6,75	1,181	0,507

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,531	0,219
1,77	1,530	0,297
3,45	1,529	0,345
5,12	1,529	0,448
6,75	1,529	0,510

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,184	0,217
1,95	1,384	0,219
3,75	1,531	0,219

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,183	0,340
1,95	1,348	0,342
3,75	1,529	0,345

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,181	0,507
1,95	1,373	0,509
3,75	1,529	0,510

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,184	0,217
1,75	1,184	0,277
3,45	1,183	0,340
5,05	1,182	0,369
6,75	1,181	0,507

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,531	0,219
1,77	1,530	0,297
3,45	1,529	0,345
5,12	1,529	0,448
6,75	1,529	0,510

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,184	0,217
1,95	1,384	0,219
3,75	1,531	0,219

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,183	0,340
1,95	1,348	0,342

3,75	1,529	0,345
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,181	0,507
1,95	1,373	0,509
3,75	1,529	0,510

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,106	0,188
1,75	1,105	0,248
3,45	1,105	0,307
5,05	1,104	0,334
6,75	1,103	0,458

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,429	0,190
1,77	1,429	0,265
3,45	1,428	0,312
5,12	1,428	0,405
6,75	1,427	0,461

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,106	0,188
1,95	1,293	0,189
3,75	1,429	0,190

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,105	0,307
1,95	1,259	0,309
3,75	1,428	0,312

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,103	0,458
1,95	1,280	0,460
3,75	1,427	0,461

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,103	0,458
1,75	-1,104	0,338
3,45	-1,105	0,307
5,05	-1,105	0,251
6,75	-1,106	0,188

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,427	0,461
1,77	-1,428	0,405
3,45	-1,428	0,312
5,12	-1,429	0,265
6,75	-1,429	0,190

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,103	0,458
1,95	-1,280	0,460

3,75	-1,427	0,461
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,105	0,307
1,95	-1,259	0,309
3,75	-1,428	0,312

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,106	0,188
1,95	-1,293	0,189
3,75	-1,429	0,190

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,181	0,507
1,75	-1,182	0,373
3,45	-1,183	0,340
5,05	-1,184	0,280
6,75	-1,184	0,217

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,529	0,510
1,77	-1,529	0,448
3,45	-1,529	0,345
5,12	-1,530	0,297
6,75	-1,531	0,219

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,181	0,507
1,95	-1,373	0,509
3,75	-1,529	0,510

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,183	0,340
1,95	-1,348	0,342
3,75	-1,529	0,345

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,184	0,217
1,95	-1,384	0,219
3,75	-1,531	0,219

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,181	0,507
1,75	-1,182	0,373
3,45	-1,183	0,340
5,05	-1,184	0,280
6,75	-1,184	0,217

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,529	0,510
1,77	-1,529	0,448
3,45	-1,529	0,345
5,12	-1,530	0,297
6,75	-1,531	0,219

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,181	0,507
1,95	-1,373	0,509
3,75	-1,529	0,510

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,183	0,340
1,95	-1,348	0,342
3,75	-1,529	0,345

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,184	0,217
1,95	-1,384	0,219
3,75	-1,531	0,219

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,103	0,458
1,75	-1,104	0,338
3,45	-1,105	0,307
5,05	-1,105	0,251
6,75	-1,106	0,188

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,427	0,461
1,77	-1,428	0,405
3,45	-1,428	0,312
5,12	-1,429	0,265
6,75	-1,429	0,190

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,103	0,458
1,95	-1,280	0,460
3,75	-1,427	0,461

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,105	0,307
1,95	-1,259	0,309
3,75	-1,428	0,312

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,106	0,188
1,95	-1,293	0,189
3,75	-1,429	0,190

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,034	0,443
1,75	0,034	0,391
3,45	0,033	0,421
5,05	0,032	0,384
6,75	0,032	0,424

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,028	0,446
1,77	0,027	0,476
3,45	0,027	0,429
5,12	0,027	0,457
6,75	0,026	0,427

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,034	0,443
1,95	0,014	0,444
3,75	0,028	0,446

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,033	0,421
1,95	0,033	0,425
3,75	0,027	0,429

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,032	0,424
1,95	0,044	0,425
3,75	0,026	0,427

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,014	0,384
1,75	0,014	0,341
3,45	0,013	0,363
5,05	0,013	0,338
6,75	0,012	0,376

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,011	0,387
1,77	0,011	0,405
3,45	0,011	0,370
5,12	0,010	0,398
6,75	0,010	0,379

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,014	0,384
1,95	0,002	0,385
3,75	0,011	0,387

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,363
1,95	0,013	0,367
3,75	0,011	0,370

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,012	0,376
1,95	0,021	0,378
3,75	0,010	0,379

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,345

1,75	0,001	0,308
3,45	0,000	0,325
5,05	-0,001	0,308
6,75	-0,001	0,345

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,347
1,77	0,000	0,358
3,45	0,000	0,330
5,12	0,000	0,358
6,75	-0,001	0,347

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,345
1,95	-0,005	0,346
3,75	0,001	0,347

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,325
1,95	0,000	0,328
3,75	0,000	0,330

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,345
1,95	0,005	0,346
3,75	-0,001	0,347

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,014	0,384
1,75	0,014	0,341
3,45	0,013	0,363
5,05	0,013	0,338
6,75	0,012	0,376

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,011	0,387
1,77	0,011	0,405
3,45	0,011	0,370
5,12	0,010	0,398
6,75	0,010	0,379

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,014	0,384
1,95	0,002	0,385
3,75	0,011	0,387

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,363
1,95	0,013	0,367
3,75	0,011	0,370

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,012	0,376
1,95	0,021	0,378

3,75	0,010	0,379
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,345
1,75	0,001	0,308
3,45	0,000	0,325
5,05	-0,001	0,308
6,75	-0,001	0,345

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,347
1,77	0,000	0,358
3,45	0,000	0,330
5,12	0,000	0,358
6,75	-0,001	0,347

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,345
1,95	-0,005	0,346
3,75	0,001	0,347

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,325
1,95	0,000	0,328
3,75	0,000	0,330

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,345
1,95	0,005	0,346
3,75	-0,001	0,347

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,099	0,395
1,75	-0,100	0,369
3,45	-0,100	0,415
5,05	-0,101	0,392
6,75	-0,102	0,454

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,083	0,398
1,77	-0,084	0,439
3,45	-0,084	0,423
5,12	-0,084	0,483
6,75	-0,085	0,457

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,099	0,395
1,95	-0,105	0,397
3,75	-0,083	0,398

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,100	0,415
1,95	-0,097	0,419

3,75	-0,084	0,423
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,102	0,454
1,95	-0,074	0,455
3,75	-0,085	0,457

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,039	0,365
1,75	-0,040	0,332
3,45	-0,040	0,361
5,05	-0,041	0,341
6,75	-0,041	0,388

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,033	0,367
1,77	-0,033	0,390
3,45	-0,034	0,367
5,12	-0,034	0,408
6,75	-0,034	0,391

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,039	0,365
1,95	-0,045	0,366
3,75	-0,033	0,367

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,040	0,361
1,95	-0,039	0,364
3,75	-0,034	0,367

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,041	0,388
1,95	-0,026	0,390
3,75	-0,034	0,391

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,039	0,365
1,75	-0,040	0,332
3,45	-0,040	0,361
5,05	-0,041	0,341
6,75	-0,041	0,388

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,033	0,367
1,77	-0,033	0,390
3,45	-0,034	0,367
5,12	-0,034	0,408
6,75	-0,034	0,391

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,039	0,365
1,95	-0,045	0,366

3,75	-0,033	0,367
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,040	0,361
1,95	-0,039	0,364
3,75	-0,034	0,367

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,041	0,388
1,95	-0,026	0,390
3,75	-0,034	0,391

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,75	0,498	0,296
3,45	0,498	0,332
5,05	0,497	0,334
6,75	0,496	0,414

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,644	0,294
1,77	0,644	0,334
3,45	0,643	0,337
5,12	0,643	0,397
6,75	0,643	0,416

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,95	0,578	0,293
3,75	0,644	0,294

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,498	0,332
1,95	0,567	0,334
3,75	0,643	0,337

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,496	0,414
1,95	0,581	0,415
3,75	0,643	0,416

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283
1,75	0,427	0,284
3,45	0,426	0,317
5,05	0,425	0,317
6,75	0,424	0,387

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,551	0,285
1,77	0,551	0,322
3,45	0,550	0,322
5,12	0,550	0,375
6,75	0,550	0,389

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283
1,95	0,494	0,284
3,75	0,551	0,285

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,426	0,317
1,95	0,486	0,319
3,75	0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,424	0,387
1,95	0,497	0,388
3,75	0,550	0,389

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,75	-0,497	0,336
3,45	-0,498	0,332
5,05	-0,498	0,296
6,75	-0,499	0,292

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,643	0,416
1,77	-0,643	0,397
3,45	-0,643	0,337
5,12	-0,644	0,334
6,75	-0,644	0,294

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,95	-0,581	0,415
3,75	-0,643	0,416

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,498	0,332
1,95	-0,567	0,334
3,75	-0,643	0,337

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,499	0,292
1,95	-0,578	0,293
3,75	-0,644	0,294

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,75	-0,425	0,318
3,45	-0,426	0,317
5,05	-0,427	0,284
6,75	-0,427	0,283

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,550	0,389
1,77	-0,550	0,375
3,45	-0,550	0,322
5,12	-0,551	0,322
6,75	-0,551	0,285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,95	-0,497	0,388
3,75	-0,550	0,389

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,426	0,317
1,95	-0,486	0,319
3,75	-0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,427	0,283
1,95	-0,494	0,284
3,75	-0,551	0,285

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,75	0,498	0,296
3,45	0,498	0,332
5,05	0,497	0,334
6,75	0,496	0,414

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,644	0,294
1,77	0,644	0,334
3,45	0,643	0,337
5,12	0,643	0,397
6,75	0,643	0,416

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,95	0,578	0,293
3,75	0,644	0,294

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,498	0,332
1,95	0,567	0,334
3,75	0,643	0,337

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,496	0,414
1,95	0,581	0,415
3,75	0,643	0,416

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283

1,75	0,427	0,284
3,45	0,426	0,317
5,05	0,425	0,317
6,75	0,424	0,387

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,551	0,285
1,77	0,551	0,322
3,45	0,550	0,322
5,12	0,550	0,375
6,75	0,550	0,389

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283
1,95	0,494	0,284
3,75	0,551	0,285

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,426	0,317
1,95	0,486	0,319
3,75	0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,424	0,387
1,95	0,497	0,388
3,75	0,550	0,389

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,75	-0,497	0,336
3,45	-0,498	0,332
5,05	-0,498	0,296
6,75	-0,499	0,292

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,643	0,416
1,77	-0,643	0,397
3,45	-0,643	0,337
5,12	-0,644	0,334
6,75	-0,644	0,294

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,95	-0,581	0,415
3,75	-0,643	0,416

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,498	0,332
1,95	-0,567	0,334
3,75	-0,643	0,337

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,499	0,292
1,95	-0,578	0,293

3,75	-0,644	0,294
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,75	-0,425	0,318
3,45	-0,426	0,317
5,05	-0,427	0,284
6,75	-0,427	0,283

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,550	0,389
1,77	-0,550	0,375
3,45	-0,550	0,322
5,12	-0,551	0,322
6,75	-0,551	0,285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,95	-0,497	0,388
3,75	-0,550	0,389

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,426	0,317
1,95	-0,486	0,319
3,75	-0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,427	0,283
1,95	-0,494	0,284
3,75	-0,551	0,285

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,75	0,498	0,296
3,45	0,498	0,332
5,05	0,497	0,334
6,75	0,496	0,414

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,644	0,294
1,77	0,644	0,334
3,45	0,643	0,337
5,12	0,643	0,397
6,75	0,643	0,416

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,499	0,292
1,95	0,578	0,293
3,75	0,644	0,294

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,498	0,332
1,95	0,567	0,334

3,75	0,643	0,337
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,496	0,414
1,95	0,581	0,415
3,75	0,643	0,416

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283
1,75	0,427	0,284
3,45	0,426	0,317
5,05	0,425	0,317
6,75	0,424	0,387

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,551	0,285
1,77	0,551	0,322
3,45	0,550	0,322
5,12	0,550	0,375
6,75	0,550	0,389

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,427	0,283
1,95	0,494	0,284
3,75	0,551	0,285

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,426	0,317
1,95	0,486	0,319
3,75	0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,424	0,387
1,95	0,497	0,388
3,75	0,550	0,389

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,75	-0,497	0,336
3,45	-0,498	0,332
5,05	-0,498	0,296
6,75	-0,499	0,292

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,643	0,416
1,77	-0,643	0,397
3,45	-0,643	0,337
5,12	-0,644	0,334
6,75	-0,644	0,294

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,496	0,414
1,95	-0,581	0,415

3,75	-0,643	0,416
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,498	0,332
1,95	-0,567	0,334
3,75	-0,643	0,337

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,499	0,292
1,95	-0,578	0,293
3,75	-0,644	0,294

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,75	-0,425	0,318
3,45	-0,426	0,317
5,05	-0,427	0,284
6,75	-0,427	0,283

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,550	0,389
1,77	-0,550	0,375
3,45	-0,550	0,322
5,12	-0,551	0,322
6,75	-0,551	0,285

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,424	0,387
1,95	-0,497	0,388
3,75	-0,550	0,389

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,426	0,317
1,95	-0,486	0,319
3,75	-0,550	0,322

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,427	0,283
1,95	-0,494	0,284
3,75	-0,551	0,285

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4862	-96,3570	46,2655
1,75	33,9470	6,0658	46,2655
3,45	-56,7497	-103,3080	46,2655
5,05	33,4048	-5,1405	46,2655
6,75	-40,4862	96,3570	46,2655

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,1707	64,9558	22,5229
1,77	24,8438	-10,7736	22,5229
3,45	-58,6170	88,8626	22,5229
5,12	24,8382	10,7978	22,5229
6,75	-19,1707	-64,9558	22,5229

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4862	46,3412	99,3777
1,95	1,1604	2,9269	82,1667
3,75	-19,1707	-22,5229	64,9558

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	212,1471
1,95	0,0000	0,0000	194,9362
3,75	0,0000	0,0000	177,7252

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4862	-46,3412	99,3777
1,95	1,1604	-2,9269	82,1667
3,75	-19,1707	22,5229	64,9558

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,3752	-75,5729	44,6379
1,75	25,2275	3,3008	44,6379
3,45	-42,2353	-78,0348	44,6379
5,05	24,9425	-2,5890	44,6379
6,75	-34,3752	75,5729	44,6379

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-17,8428	51,4054	23,6393
1,77	18,3531	-6,8480	23,6393
3,45	-43,4361	66,9165	23,6393
5,12	18,3496	6,8666	23,6393
6,75	-17,8428	-51,4054	23,6393

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,3752	44,7110	77,8837
1,95	4,6487	1,6206	64,6446
3,75	-17,8428	-23,6393	51,4054

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	160,3113
1,95	0,0000	0,0000	147,0722

3,75	0,0000	0,0000	133,8330
------	--------	--------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,3752	-44,7110	77,8837
1,95	4,6487	-1,6206	64,6446
3,75	-17,8428	23,6393	51,4054

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-47,9059	-135,1742	47,7862
1,75	49,3575	15,3387	47,7862
3,45	-91,5173	-157,3713	49,8434
5,05	45,4609	-11,2829	49,8434
6,75	-44,3147	127,5104	49,8434

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,4253	106,3748	30,0388
1,77	45,1441	-9,6554	30,0388
3,45	-84,5803	137,6857	27,9817
5,12	36,8685	15,7786	27,9817
6,75	-30,3261	-98,4691	27,9817

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-47,9059	50,0600	140,7967
1,95	-4,6212	1,0283	123,5857
3,75	-33,4253	-30,0388	106,3748

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-2,1181	2,0571	326,2228
1,95	1,5848	2,0571	309,0118
3,75	5,2876	2,0571	291,8009

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-44,3147	-47,7295	132,8910
1,95	-3,2504	-0,8916	115,6800
3,75	-30,3261	27,9817	98,4691

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,4401	-108,7333	46,8994
1,75	38,0189	10,8110	46,8994
3,45	-71,8676	-124,1575	48,9294
5,05	35,2480	-7,8059	48,9294
6,75	-37,7582	102,4148	48,9294

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,2939	86,7877	31,3097
1,77	35,4994	-5,7959	31,3097
3,45	-65,0851	108,1711	29,2797
5,12	28,5037	10,7741	29,2797
6,75	-27,9845	-80,2891	29,2797

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,4401	49,3891	113,2661
1,95	0,4475	0,1244	100,0269

3,75	-30,2939	-31,3097	86,7877
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-2,3562	2,0300	257,0519
1,95	1,2979	2,0300	243,8127
3,75	4,9520	2,0300	230,5735

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,7582	-46,5966	106,7675
1,95	1,2729	0,2568	93,5283
3,75	-27,9845	29,2797	80,2891

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,4887	-111,3092	46,4894
1,75	38,8882	10,6516	46,4894
3,45	-68,7529	-123,8661	47,3122
5,05	37,0332	-6,1225	47,3122
6,75	-41,0522	108,2437	47,3122

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,2933	81,7657	25,9143
1,77	32,9369	-10,0840	25,9143
3,45	-68,6235	108,1496	25,0914
5,12	29,6234	12,5478	25,0914
6,75	-24,0536	-78,6034	25,0914

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,4887	47,4437	116,1875
1,95	-0,8799	1,7824	98,9766
3,75	-25,2933	-25,9143	81,7657

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,8472	0,8229	257,2928
1,95	0,6339	0,8229	240,0819
3,75	2,1150	0,8229	222,8709

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,0522	-46,5115	113,0253
1,95	-0,3316	-1,7278	95,8143
3,75	-24,0536	25,0914	78,6034

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,3645	-88,3390	45,2094
1,75	29,2841	7,0646	45,2094
3,45	-52,4382	-95,5590	46,0214
5,05	28,0298	-3,3974	46,0214
6,75	-34,8917	85,8116	46,0214

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,1878	65,7683	27,0412
1,77	25,1882	-6,2172	27,0412
3,45	-51,7674	83,2084	26,2292
5,12	22,3879	8,2196	26,2292
6,75	-22,2641	-63,1688	26,2292

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,3645	46,2486	92,2467
1,95	3,2042	0,6884	79,0075
3,75	-23,1878	-27,0412	65,7683

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,9425	0,8120	198,5876
1,95	0,5192	0,8120	185,3484
3,75	1,9808	0,8120	172,1092

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,8917	-45,1316	89,6472
1,95	3,5344	-0,5359	76,4080
3,75	-22,2641	26,2292	63,1688

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2351	-114,8906	48,6788
1,75	43,4217	17,2503	48,6788
3,45	-86,9363	-156,1080	44,4909
5,05	48,9830	-9,9335	44,4909
6,75	-50,0426	138,9954	44,4909

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,2883	85,4895	26,7920
1,77	36,5914	-11,9445	26,7920
3,45	-93,8672	153,8888	30,9800
5,12	51,2930	14,0178	30,9800
6,75	-35,1139	-110,3332	30,9800

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2351	42,0721	119,9113
1,95	-3,2728	-1,3422	102,7004
3,75	-31,2883	-26,7920	85,4895

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	4,8505	-4,1880	319,9006
1,95	-2,6878	-4,1880	302,6896
3,75	-10,2262	-4,1880	285,4787

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-50,0426	-51,2501	144,7551
1,95	-5,5747	-1,1528	127,5442
3,75	-35,1139	30,9800	110,3332

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,9711	-91,8239	47,9309
1,75	33,7479	13,3629	47,9309
3,45	-66,9044	-121,9000	43,5175
5,05	37,6046	-5,8345	43,5175
6,75	-43,7783	111,7180	43,5175

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,0217	69,4186	27,6902
1,77	28,3512	-7,3238	27,6902
3,45	-73,9632	122,5061	32,1035
5,12	40,7159	9,8066	32,1035
6,75	-31,2731	-89,8633	32,1035

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,9711	40,6602	95,8970
1,95	0,7613	-2,4303	82,6578
3,75	-29,0217	-27,6902	69,4186

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,8130	-4,4134	251,7767
1,95	-2,1310	-4,4134	238,5375
3,75	-10,0750	-4,4134	225,2983

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-43,7783	-50,9379	116,3416
1,95	-0,1570	-0,5019	103,1024
3,75	-31,2731	32,1035	89,8633

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,2204	-103,1957	46,8464
1,75	36,5139	11,4162	46,8464
3,45	-66,9205	-123,3608	45,1712
5,05	38,4420	-5,5827	45,1712
6,75	-43,3434	112,8377	45,1712

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,4385	73,4115	24,6156
1,77	29,5158	-10,9997	24,6156
3,45	-72,3383	114,6308	26,2908
5,12	35,3932	11,8435	26,2908
6,75	-25,9687	-83,3490	26,2908

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,2204	44,2486	107,8334
1,95	-0,3406	0,8342	90,6225
3,75	-24,4385	-24,6156	73,4115

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,9402	-1,6752	254,7640
1,95	-1,0751	-1,6752	237,5530
3,75	-4,0905	-1,6752	220,3421

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-43,3434	-47,9198	117,7709
1,95	-1,2613	-1,8322	100,5600
3,75	-25,9687	26,2908	83,3490

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,1769	-81,5752	45,6220

1,75	27,5757	8,0854	45,6220
3,45	-50,4529	-94,6560	43,8566
5,05	28,9725	-2,6089	43,8566
6,75	-37,2998	89,5329	43,8566

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,6790	58,8206	25,5934
1,77	22,3289	-6,8284	25,5934
3,45	-55,3186	88,9424	27,3587
5,12	27,2728	7,8326	27,3587
6,75	-23,5795	-66,9985	27,3587

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,1769	42,7570	85,2990
1,95	3,3297	-0,3334	72,0598
3,75	-22,6790	-25,5934	58,8206

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	2,3252	-1,7653	196,4775
1,95	-0,8524	-1,7653	183,2383
3,75	-4,0300	-1,7653	169,9992

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2998	-46,8681	93,4769
1,95	2,9624	-0,8394	80,2377
3,75	-23,5795	27,3587	66,9985

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	-59,6191	24,0395
1,75	4,5456	-17,6714	27,7510
3,45	-64,9739	-101,1270	63,8177
5,05	36,1827	-20,4653	67,5292
6,75	-6,0099	82,5825	71,4650

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,2919	39,0720	36,0616
1,77	16,3954	-17,2989	39,8266
3,45	-17,3430	49,9278	19,9206
5,12	17,6152	-8,1815	23,8017
6,75	-41,5033	-64,5704	27,5679

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	78,5989	61,3791
1,95	20,3131	14,3592	50,2255
3,75	-1,2919	-36,0616	39,0720

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-56,7212	32,1309	147,6611
1,95	-2,6398	27,9596	136,5075
3,75	43,9334	23,7883	125,3540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	-17,0620	86,8775
1,95	-3,6732	12,1624	75,7240

3,75 -41,5033 27,5679 64,5704

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	-69,0847	26,3806
1,75	6,8084	-18,9155	30,0922
3,45	-71,3237	-112,5701	68,1321
5,05	40,9301	-22,0622	71,8436
6,75	-8,3427	93,5403	75,7794

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,3974	40,4730	37,5705
1,77	17,3024	-19,6629	41,3355
3,45	-20,4666	54,4977	19,4562
5,12	18,8951	-7,4927	23,3373
6,75	-42,1643	-67,6478	27,1035

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	84,8010	71,1226
1,95	21,2485	16,7058	55,7978
3,75	0,3974	-37,5705	40,4730

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-60,6431	34,1041	166,8198
1,95	-3,0098	29,9328	151,4950
3,75	47,1152	25,7616	136,1702

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	-17,5263	98,2975
1,95	-5,1701	11,6980	82,9726
3,75	-42,1643	27,1035	67,6478

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	-69,0847	26,3806
1,75	6,8084	-18,9155	30,0922
3,45	-71,3237	-112,5701	68,1321
5,05	40,9301	-22,0622	71,8436
6,75	-8,3427	93,5403	75,7794

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,3974	40,4730	37,5705
1,77	17,3024	-19,6629	41,3355
3,45	-20,4666	54,4977	19,4562
5,12	18,8951	-7,4927	23,3373
6,75	-42,1643	-67,6478	27,1035

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	84,8010	71,1226
1,95	21,2485	16,7058	55,7978
3,75	0,3974	-37,5705	40,4730

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-60,6431	34,1041	166,8198
1,95	-3,0098	29,9328	151,4950

3,75 47,1152 25,7616 136,1702

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	-17,5263	98,2975
1,95	-5,1701	11,6980	82,9726
3,75	-42,1643	27,1035	67,6478

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	-59,6191	24,0395
1,75	4,5456	-17,6714	27,7510
3,45	-64,9739	-101,1270	63,8177
5,05	36,1827	-20,4653	67,5292
6,75	-6,0099	82,5825	71,4650

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,2919	39,0720	36,0616
1,77	16,3954	-17,2989	39,8266
3,45	-17,3430	49,9278	19,9206
5,12	17,6152	-8,1815	23,8017
6,75	-41,5033	-64,5704	27,5679

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	78,5989	61,3791
1,95	20,3131	14,3592	50,2255
3,75	-1,2919	-36,0616	39,0720

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-56,7212	32,1309	147,6611
1,95	-2,6398	27,9596	136,5075
3,75	43,9334	23,7883	125,3540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	-17,0620	86,8775
1,95	-3,6732	12,1624	75,7240
3,75	-41,5033	27,5679	64,5704

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	-82,5825	71,4650
1,75	38,3187	23,6779	67,7535
3,45	-8,2528	-40,7826	31,6868
5,05	6,4112	20,8839	27,9753
6,75	-61,2763	59,6191	24,0395

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,5033	64,5704	27,5679
1,77	17,6110	8,1995	23,8029
3,45	-61,2763	75,4262	43,7089
5,12	16,3864	17,3169	39,8278
6,75	-1,2919	-39,0720	36,0616

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	17,0620	86,8775
1,95	-3,6732	-12,1624	75,7240

3,75	-41,5033	-27,5679	64,5704
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	56,7212	-32,1309	147,6611
1,95	2,6398	-27,9596	136,5075
3,75	-43,9334	-23,7883	125,3540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	-78,5989	61,3791
1,95	20,3131	-14,3592	50,2255
3,75	-1,2919	36,0616	39,0720

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	-93,5403	75,7794
1,75	43,2314	25,4991	72,0679
3,45	-10,6806	-47,8829	34,0280
5,05	8,8053	22,3523	30,3164
6,75	-68,0348	69,0847	26,3806

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,1643	67,6478	27,1035
1,77	18,8912	7,5119	23,3385
3,45	-67,5818	81,6725	45,2178
5,12	17,2922	19,6821	41,3367
6,75	0,3974	-40,4730	37,5705

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	17,5263	98,2975
1,95	-5,1701	-11,6980	82,9726
3,75	-42,1643	-27,1035	67,6478

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	60,6431	-34,1041	166,8198
1,95	3,0098	-29,9328	151,4950
3,75	-47,1152	-25,7616	136,1702

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	-84,8010	71,1226
1,95	21,2485	-16,7058	55,7978
3,75	0,3974	37,5705	40,4730

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	-93,5403	75,7794
1,75	43,2314	25,4991	72,0679
3,45	-10,6806	-47,8829	34,0280
5,05	8,8053	22,3523	30,3164
6,75	-68,0348	69,0847	26,3806

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,1643	67,6478	27,1035
1,77	18,8912	7,5119	23,3385
3,45	-67,5818	81,6725	45,2178
5,12	17,2922	19,6821	41,3367
6,75	0,3974	-40,4730	37,5705

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3427	17,5263	98,2975
1,95	-5,1701	-11,6980	82,9726
3,75	-42,1643	-27,1035	67,6478

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	60,6431	-34,1041	166,8198
1,95	3,0098	-29,9328	151,4950
3,75	-47,1152	-25,7616	136,1702

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-68,0348	-84,8010	71,1226
1,95	21,2485	-16,7058	55,7978
3,75	0,3974	37,5705	40,4730

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	-82,5825	71,4650
1,75	38,3187	23,6779	67,7535
3,45	-8,2528	-40,7826	31,6868
5,05	6,4112	20,8839	27,9753
6,75	-61,2763	59,6191	24,0395

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,5033	64,5704	27,5679
1,77	17,6110	8,1995	23,8029
3,45	-61,2763	75,4262	43,7089
5,12	16,3864	17,3169	39,8278
6,75	-1,2919	-39,0720	36,0616

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-6,0099	17,0620	86,8775
1,95	-3,6732	-12,1624	75,7240
3,75	-41,5033	-27,5679	64,5704

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	56,7212	-32,1309	147,6611
1,95	2,6398	-27,9596	136,5075
3,75	-43,9334	-23,7883	125,3540

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-61,2763	-78,5989	61,3791
1,95	20,3131	-14,3592	50,2255
3,75	-1,2919	36,0616	39,0720

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,7585	-102,9452	36,7628
1,75	37,6793	11,4266	36,7628
3,45	-69,6424	-119,6463	38,2866
5,05	34,7739	-8,6863	38,2866
6,75	-34,0983	97,2683	38,2866

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,2538	80,6168	22,8451
1,77	34,1512	-7,4890	22,8451
3,45	-64,3689	104,5510	21,3213
5,12	28,0209	12,0254	21,3213
6,75	-22,9580	-74,7607	21,3213

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,7585	38,4492	107,0952
1,95	-3,4236	0,8926	93,8560
3,75	-25,2538	-22,8451	80,6168

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,5689	1,5238	247,7504
1,95	1,1739	1,5238	234,5112
3,75	3,9168	1,5238	221,2720

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,0983	-36,7230	101,2391
1,95	-2,4082	-0,7914	87,9999
3,75	-22,9580	21,3213	74,7607

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,7458	-85,2674	35,8021
1,75	29,9242	7,9546	35,8021
3,45	-52,7799	-94,8277	36,4117
5,05	28,5311	-4,8637	36,4117
6,75	-31,6817	82,9966	36,4117

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,2300	62,3878	19,7899
1,77	25,1088	-7,8065	19,7899
3,45	-52,5490	82,6724	19,1804
5,12	22,6542	9,6322	19,1804
6,75	-18,3117	-60,0454	19,1804

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,7458	36,5113	88,8662
1,95	-0,6523	1,4512	75,6270
3,75	-19,2300	-19,7899	62,3878

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,6276	0,6095	196,6912
1,95	0,4696	0,6095	183,4520
3,75	1,5667	0,6095	170,2128

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,6817	-35,8208	86,5238
1,95	-0,2462	-1,4107	73,2846
3,75	-18,3117	19,1804	60,0454

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	-73,4822	35,1617

1,75	24,7542	5,6400	35,1617
3,45	-41,5383	-78,2819	35,1617
5,05	24,3692	-2,3153	35,1617
6,75	-30,0706	73,4822	35,1617

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,2142	50,2352	17,7531
1,77	19,0806	-8,0182	17,7531
3,45	-44,6691	68,0867	17,7531
5,12	19,0764	8,0368	17,7531
6,75	-15,2142	-50,2352	17,7531

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	35,2193	76,7136
1,95	1,1952	1,8236	63,4744
3,75	-15,2142	-17,7531	50,2352

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	162,6517
1,95	0,0000	0,0000	149,4125
3,75	0,0000	0,0000	136,1733

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	-35,2193	76,7136
1,95	1,1952	-1,8236	63,4744
3,75	-15,2142	17,7531	50,2352

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,7458	-85,2674	35,8021
1,75	29,9242	7,9546	35,8021
3,45	-52,7799	-94,8277	36,4117
5,05	28,5311	-4,8637	36,4117
6,75	-31,6817	82,9966	36,4117

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,2300	62,3878	19,7899
1,77	25,1088	-7,8065	19,7899
3,45	-52,5490	82,6724	19,1804
5,12	22,6542	9,6322	19,1804
6,75	-18,3117	-60,0454	19,1804

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,7458	36,5113	88,8662
1,95	-0,6523	1,4512	75,6270
3,75	-19,2300	-19,7899	62,3878

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,6276	0,6095	196,6912
1,95	0,4696	0,6095	183,4520
3,75	1,5667	0,6095	170,2128

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,6817	-35,8208	86,5238
1,95	-0,2462	-1,4107	73,2846

3,75	-18,3117	19,1804	60,0454
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	-73,4822	35,1617
1,75	24,7542	5,6400	35,1617
3,45	-41,5383	-78,2819	35,1617
5,05	24,3692	-2,3153	35,1617
6,75	-30,0706	73,4822	35,1617

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,2142	50,2352	17,7531
1,77	19,0806	-8,0182	17,7531
3,45	-44,6691	68,0867	17,7531
5,12	19,0764	8,0368	17,7531
6,75	-15,2142	-50,2352	17,7531

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	35,2193	76,7136
1,95	1,1952	1,8236	63,4744
3,75	-15,2142	-17,7531	50,2352

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	162,6517
1,95	0,0000	0,0000	149,4125
3,75	0,0000	0,0000	136,1733

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0706	-35,2193	76,7136
1,95	1,1952	-1,8236	63,4744
3,75	-15,2142	17,7531	50,2352

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,8542	-87,9203	37,4239
1,75	33,2824	12,8426	37,4239
3,45	-66,2491	-118,7106	34,3217
5,05	37,3828	-7,6867	34,3217
6,75	-38,3412	105,7757	34,3217

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,6708	65,1462	20,4401
1,77	27,8159	-9,1846	20,4401
3,45	-71,2481	116,5533	23,5423
5,12	38,7058	10,7211	23,5423
6,75	-26,5045	-83,5490	23,5423

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,8542	32,5323	91,6246
1,95	-2,4249	-0,8633	78,3854
3,75	-23,6708	-20,4401	65,1462

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	3,5930	-3,1022	243,0673
1,95	-1,9910	-3,1022	229,8281

3,75	-7,5749	-3,1022	216,5889
------	---------	---------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,3412	-39,3308	110,0274
1,95	-4,1300	-0,9848	96,7882
3,75	-26,5045	23,5423	83,5490

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,5840	-79,2575	36,0666
1,75	28,1655	8,5210	36,0666
3,45	-51,4226	-94,4534	34,8257
5,05	29,5747	-4,4639	34,8257
6,75	-33,3789	86,3996	34,8257

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,5968	56,1996	18,8279
1,77	22,5747	-8,4848	18,8279
3,45	-55,3007	87,4733	20,0688
5,12	26,9282	9,1105	20,0688
6,75	-19,7303	-63,5607	20,0688

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,5840	34,1445	82,6780
1,95	-0,2528	0,7489	69,4388
3,75	-18,5968	-18,8279	56,1996

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,4372	-1,2409	194,8179
1,95	-0,7964	-1,2409	181,5788
3,75	-3,0300	-1,2409	168,3396

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,3789	-36,8639	90,0391
1,95	-0,9349	-1,4881	76,7999
3,75	-19,7303	20,0688	63,5607

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,5840	-79,2575	36,0666
1,75	28,1655	8,5210	36,0666
3,45	-51,4226	-94,4534	34,8257
5,05	29,5747	-4,4639	34,8257
6,75	-33,3789	86,3996	34,8257

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,5968	56,1996	18,8279
1,77	22,5747	-8,4848	18,8279
3,45	-55,3007	87,4733	20,0688
5,12	26,9282	9,1105	20,0688
6,75	-19,7303	-63,5607	20,0688

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,5840	34,1445	82,6780
1,95	-0,2528	0,7489	69,4388

3,75	-18,5968	-18,8279	56,1996
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,4372	-1,2409	194,8179
1,95	-0,7964	-1,2409	181,5788
3,75	-3,0300	-1,2409	168,3396

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,3789	-36,8639	90,0391
1,95	-0,9349	-1,4881	76,7999
3,75	-19,7303	20,0688	63,5607

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-71,6777	30,6770
1,75	17,3825	-4,5647	32,3666
3,45	-54,2676	-92,9487	48,6554
5,05	31,3856	-10,6812	50,3451
6,75	-20,9218	82,0332	52,1368

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3033	46,0378	25,2543
1,77	18,4759	-13,0726	26,9683
3,45	-34,6913	62,5274	18,0364
5,12	19,0038	1,5941	19,8032
6,75	-26,4541	-57,5352	21,5177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	55,2925	74,4151
1,95	9,1997	8,1097	60,2265
3,75	-8,3033	-25,2543	46,0378

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,5631	14,4971	164,9294
1,95	-1,1773	12,5982	150,7407
3,75	19,7904	10,6993	136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	3,8399	71,7238
3,75	-26,4541	21,5177	57,5352

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-67,5439	29,1786
1,75	17,0607	-3,1337	30,8682
3,45	-50,6399	-86,9025	45,3457
5,05	28,7602	-9,4006	47,0354
6,75	-20,5191	76,5296	48,8271

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,2464	45,6191	23,2175
1,77	18,2448	-11,7773	24,9315
3,45	-34,1926	61,0036	17,8109
5,12	18,4300	1,8371	19,5777
6,75	-25,2397	-55,5776	21,2923

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	50,2511	70,1985
1,95	7,7755	6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	-23,2175	45,6191

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,9630	12,6858	156,5451
1,95	-0,8376	10,7869	144,2554
3,75	16,8697	8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	21,2923	55,5776

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-82,0332	52,1368
1,75	32,5826	14,0570	50,4472
3,45	-28,7045	-65,7639	34,1583
5,05	17,9876	7,9405	32,4687
6,75	-45,7894	71,6777	30,6770

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,4541	57,5352	21,5177
1,77	19,0046	-1,5752	19,8038
3,45	-54,4817	74,0247	28,7356
5,12	18,4691	13,0914	26,9688
6,75	-8,3033	-46,0378	25,2543

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	-3,8399	71,7238
3,75	-26,4541	-21,5177	57,5352

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	25,5631	-14,4971	164,9294
1,95	1,1773	-12,5982	150,7407
3,75	-19,7904	-10,6993	136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-55,2925	74,4151
1,95	9,1997	-8,1097	60,2265
3,75	-8,3033	25,2543	46,0378

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-76,5296	48,8271
1,75	29,8284	12,6742	47,1375
3,45	-28,6769	-63,7041	32,6599
5,05	17,5224	6,4074	30,9703
6,75	-41,3242	67,5439	29,1786

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,2397	55,5776	21,2923
1,77	18,4309	-1,8188	19,5783
3,45	-51,0623	70,9621	26,6988
5,12	18,2387	11,7956	24,9320
6,75	-9,2464	-45,6191	23,2175

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	-3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	-21,2923	55,5776

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,9630	-12,6858	156,5451
1,95	0,8376	-10,7869	144,2554
3,75	-16,8697	-8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-50,2511	70,1985
1,95	7,7755	-6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	23,2175	45,6191

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-71,6777	30,6770
1,75	17,3825	-4,5647	32,3666
3,45	-54,2676	-92,9487	48,6554
5,05	31,3856	-10,6812	50,3451
6,75	-20,9218	82,0332	52,1368

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3033	46,0378	25,2543
1,77	18,4759	-13,0726	26,9683
3,45	-34,6913	62,5274	18,0364
5,12	19,0038	1,5941	19,8032
6,75	-26,4541	-57,5352	21,5177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	55,2925	74,4151
1,95	9,1997	8,1097	60,2265
3,75	-8,3033	-25,2543	46,0378

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,5631	14,4971	164,9294
1,95	-1,1773	12,5982	150,7407
3,75	19,7904	10,6993	136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	3,8399	71,7238
3,75	-26,4541	21,5177	57,5352

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-67,5439	29,1786

1,75	17,0607	-3,1337	30,8682
3,45	-50,6399	-86,9025	45,3457
5,05	28,7602	-9,4006	47,0354
6,75	-20,5191	76,5296	48,8271

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,2464	45,6191	23,2175
1,77	18,2448	-11,7773	24,9315
3,45	-34,1926	61,0036	17,8109
5,12	18,4300	1,8371	19,5777
6,75	-25,2397	-55,5776	21,2923

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	50,2511	70,1985
1,95	7,7755	6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	-23,2175	45,6191

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,9630	12,6858	156,5451
1,95	-0,8376	10,7869	144,2554
3,75	16,8697	8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	21,2923	55,5776

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-82,0332	52,1368
1,75	32,5826	14,0570	50,4472
3,45	-28,7045	-65,7639	34,1583
5,05	17,9876	7,9405	32,4687
6,75	-45,7894	71,6777	30,6770

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,4541	57,5352	21,5177
1,77	19,0046	-1,5752	19,8038
3,45	-54,4817	74,0247	28,7356
5,12	18,4691	13,0914	26,9688
6,75	-8,3033	-46,0378	25,2543

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	-3,8399	71,7238
3,75	-26,4541	-21,5177	57,5352

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	25,5631	-14,4971	164,9294
1,95	1,1773	-12,5982	150,7407
3,75	-19,7904	-10,6993	136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-55,2925	74,4151
1,95	9,1997	-8,1097	60,2265

3,75	-8,3033	25,2543	46,0378
------	---------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-76,5296	48,8271
1,75	29,8284	12,6742	47,1375
3,45	-28,6769	-63,7041	32,6599
5,05	17,5224	6,4074	30,9703
6,75	-41,3242	67,5439	29,1786

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,2397	55,5776	21,2923
1,77	18,4309	-1,8188	19,5783
3,45	-51,0623	70,9621	26,6988
5,12	18,2387	11,7956	24,9320
6,75	-9,2464	-45,6191	23,2175

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	-3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	-21,2923	55,5776

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,9630	-12,6858	156,5451
1,95	0,8376	-10,7869	144,2554
3,75	-16,8697	-8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-50,2511	70,1985
1,95	7,7755	-6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	23,2175	45,6191

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-71,6777	30,6770
1,75	17,3825	-4,5647	32,3666
3,45	-54,2676	-92,9487	48,6554
5,05	31,3856	-10,6812	50,3451
6,75	-20,9218	82,0332	52,1368

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,3033	46,0378	25,2543
1,77	18,4759	-13,0726	26,9683
3,45	-34,6913	62,5274	18,0364
5,12	19,0038	1,5941	19,8032
6,75	-26,4541	-57,5352	21,5177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	55,2925	74,4151
1,95	9,1997	8,1097	60,2265
3,75	-8,3033	-25,2543	46,0378

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,5631	14,4971	164,9294
1,95	-1,1773	12,5982	150,7407

3,75 19,7904 10,6993 136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	3,8399	71,7238
3,75	-26,4541	21,5177	57,5352

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-67,5439	29,1786
1,75	17,0607	-3,1337	30,8682
3,45	-50,6399	-86,9025	45,3457
5,05	28,7602	-9,4006	47,0354
6,75	-20,5191	76,5296	48,8271

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,2464	45,6191	23,2175
1,77	18,2448	-11,7773	24,9315
3,45	-34,1926	61,0036	17,8109
5,12	18,4300	1,8371	19,5777
6,75	-25,2397	-55,5776	21,2923

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	50,2511	70,1985
1,95	7,7755	6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	-23,2175	45,6191

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,9630	12,6858	156,5451
1,95	-0,8376	10,7869	144,2554
3,75	16,8697	8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	21,2923	55,5776

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	-82,0332	52,1368
1,75	32,5826	14,0570	50,4472
3,45	-28,7045	-65,7639	34,1583
5,05	17,9876	7,9405	32,4687
6,75	-45,7894	71,6777	30,6770

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,4541	57,5352	21,5177
1,77	19,0046	-1,5752	19,8038
3,45	-54,4817	74,0247	28,7356
5,12	18,4691	13,0914	26,9688
6,75	-8,3033	-46,0378	25,2543

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9218	27,6568	85,9125
1,95	-1,5594	-3,8399	71,7238

3,75	-26,4541	-21,5177	57,5352
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	25,5631	-14,4971	164,9294
1,95	1,1773	-12,5982	150,7407
3,75	-19,7904	-10,6993	136,5521

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,7894	-55,2925	74,4151
1,95	9,1997	-8,1097	60,2265
3,75	-8,3033	25,2543	46,0378

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	-76,5296	48,8271
1,75	29,8284	12,6742	47,1375
3,45	-28,6769	-63,7041	32,6599
5,05	17,5224	6,4074	30,9703
6,75	-41,3242	67,5439	29,1786

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,2397	55,5776	21,2923
1,77	18,4309	-1,8188	19,5783
3,45	-51,0623	70,9621	26,6988
5,12	18,2387	11,7956	24,9320
6,75	-9,2464	-45,6191	23,2175

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5191	27,8823	80,1570
1,95	-0,7509	-3,6144	67,8673
3,75	-25,2397	-21,2923	55,5776

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,9630	-12,6858	156,5451
1,95	0,8376	-10,7869	144,2554
3,75	-16,8697	-8,8879	131,9656

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,3242	-50,2511	70,1985
1,95	7,7755	-6,6074	57,9088
3,75	-9,2464	23,2175	45,6191

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,081
1,75	0,068
3,45	0,074
5,05	0,068
6,75	0,081

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,062
1,75	0,052
3,45	0,057
5,05	0,052
6,75	0,062

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,150
1,75	0,133
3,45	0,143
5,05	0,131
6,75	0,143

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,121
1,75	0,108
3,45	0,116
5,05	0,107
6,75	0,116

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,130
1,75	0,116
3,45	0,123
5,05	0,115
6,75	0,128

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,104
1,75	0,094
3,45	0,099
5,05	0,093
6,75	0,102

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,134
1,75	0,126
3,45	0,141
5,05	0,133
6,75	0,154

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,109
1,75	0,102
3,45	0,114
5,05	0,108
6,75	0,123

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,124
1,75	0,113
3,45	0,123
5,05	0,116
6,75	0,132

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,099
1,75	0,092
3,45	0,099
5,05	0,094
6,75	0,105

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,047
1,75	0,062
3,45	0,077
5,05	0,084
6,75	0,115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,054
1,75	0,069
3,45	0,085
5,05	0,092
6,75	0,127

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,054
1,75	0,069
3,45	0,085
5,05	0,092
6,75	0,127

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,047
1,75	0,062
3,45	0,077
5,05	0,084
6,75	0,115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,115
1,75	0,084
3,45	0,077
5,05	0,063
6,75	0,047

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,127
1,75	0,093
3,45	0,085
5,05	0,070
6,75	0,054

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,127
1,75	0,093
3,45	0,085
5,05	0,070

6,75 0,054

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,115
1,75	0,084
3,45	0,077
5,05	0,063
6,75	0,047

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,111
1,75	0,098
3,45	0,105
5,05	0,096
6,75	0,106

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,096
1,75	0,085
3,45	0,091
5,05	0,085
6,75	0,094

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,086
1,75	0,077
3,45	0,081
5,05	0,077
6,75	0,086

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,096
1,75	0,085
3,45	0,091
5,05	0,085
6,75	0,094

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,086
1,75	0,077
3,45	0,081
5,05	0,077
6,75	0,086

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,099
1,75	0,092
3,45	0,104
5,05	0,098
6,75	0,113

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,091
1,75	0,083
3,45	0,090
5,05	0,085
6,75	0,097

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [MPa]
-------	------------------

0,15	0,091
1,75	0,083
3,45	0,090
5,05	0,085
6,75	0,097

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,073
1,75	0,074
3,45	0,083
5,05	0,084
6,75	0,103

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,071
1,75	0,071
3,45	0,079
5,05	0,079
6,75	0,097

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,103
1,75	0,084
3,45	0,083
5,05	0,074
6,75	0,073

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,097
1,75	0,080
3,45	0,079
5,05	0,071
6,75	0,071

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,073
1,75	0,074
3,45	0,083
5,05	0,084
6,75	0,103

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,071
1,75	0,071
3,45	0,079
5,05	0,079
6,75	0,097

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,103
1,75	0,084
3,45	0,083
5,05	0,074
6,75	0,073

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,097
1,75	0,080
3,45	0,079
5,05	0,071
6,75	0,071

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,073
1,75	0,074
3,45	0,083
5,05	0,084
6,75	0,103

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,071
1,75	0,071
3,45	0,079
5,05	0,079
6,75	0,097

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,103
1,75	0,084
3,45	0,083
5,05	0,074
6,75	0,073

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,097
1,75	0,080
3,45	0,079
5,05	0,071
6,75	0,071

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

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

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	40,49 (56,75)	46,27	87,74	107,63	10,05	10,05	1,90
2	1,75	-33,95 (-33,95)	46,27	157,49	-115,56	10,05	10,05	3,40
3	3,45	56,75 (56,75)	46,27	119,88	147,04	14,07	10,05	2,59
4	5,05	-33,40 (-33,95)	46,27	157,49	-115,56	10,05	10,05	3,40
5	6,75	40,49 (56,75)	46,27	87,74	107,63	10,05	10,05	1,90

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-96,36	144,13	0,00	0,00	1.496
2	1,75	0,00	6,07	144,13	0,00	0,00	23.761
3	3,45	2,01	-103,31	0,00	207,11	1093,03	2.005
4	5,05	0,00	-5,14	144,13	0,00	0,00	28.038
5	6,75	0,00	96,36	144,13	0,00	0,00	1.496

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-19,17 (-34,37)	22,52	69,14	-105,51	10,05	10,05	3,07
2	1,77	24,84 (26,02)	22,52	93,77	108,31	10,05	10,05	4,16
3	3,45	-58,62 (-58,62)	22,52	53,71	-139,77	10,05	14,07	2,38
4	5,12	24,84 (26,02)	22,52	93,77	108,31	10,05	10,05	4,16
5	6,75	-19,17 (-34,37)	22,52	69,14	-105,51	10,05	10,05	3,07

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	64,96	141,04	0,00	0,00	2.171
2	1,77	0,00	-10,77	141,04	0,00	0,00	13.092
3	3,45	2,01	88,86	0,00	207,11	1088,56	2.331
4	5,12	0,00	10,80	141,04	0,00	0,00	13.062
5	6,75	0,00	-64,96	141,04	0,00	0,00	2.171

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-40,49 (-40,49)	99,38	332,50	-135,46	10,05	10,05	3,35
2	1,95	1,16 (1,38)	82,17	5111,01	85,74	10,05	10,05	62,20
3	3,75	-19,17 (-24,44)	64,96	371,92	-139,94	10,05	10,05	5,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	46,34	151,04	0,00	0,00	3.259
2	1,95	0,00	2,93	148,80	0,00	0,00	50.839
3	3,75	0,00	-22,52	146,56	0,00	0,00	6.507

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,00 (0,00)	212,15	5301,96	0,00	10,05	10,05	24,99
2	1,95	0,00 (0,00)	194,94	5301,96	0,00	10,05	10,05	27,20
3	3,75	0,00 (0,00)	177,73	5301,96	0,00	10,05	10,05	29,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,00	165,70	0,00	0,00	100.000
2	1,95	0,00	0,00	163,46	0,00	0,00	100.000
3	3,75	0,00	0,00	161,22	0,00	0,00	100.000

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-40,49 (-40,49)	99,38	332,50	-135,46	10,05	10,05	3,35
2	1,95	1,16 (1,38)	82,17	5111,01	85,74	10,05	10,05	62,20
3	3,75	-19,17 (-24,44)	64,96	371,92	-139,94	10,05	10,05	5,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-46,34	151,04	0,00	0,00	3.259
2	1,95	0,00	-2,93	148,80	0,00	0,00	50.839
3	3,75	0,00	22,52	146,56	0,00	0,00	6.507

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	34,38 (42,24)	44,64	117,30	110,99	10,05	10,05	2,63
2	1,75	-25,23 (-25,23)	44,64	216,31	-122,25	10,05	10,05	4,85
3	3,45	42,24 (42,24)	44,64	160,08	151,46	14,07	10,05	3,59
4	5,05	-24,94 (-25,23)	44,64	216,31	-122,25	10,05	10,05	4,85
5	6,75	34,38 (42,24)	44,64	117,30	110,99	10,05	10,05	2,63

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-75,57	143,92	0,00	0,00	1.904
2	1,75	0,00	3,30	143,92	0,00	0,00	43.602
3	3,45	2,01	-78,03	0,00	207,11	1092,72	2.654
4	5,05	0,00	-2,59	143,92	0,00	0,00	55.589
5	6,75	0,00	75,57	143,92	0,00	0,00	1.904

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-17,84 (-29,87)	23,64	84,92	-107,31	10,05	10,05	3,59
2	1,77	18,35 (19,00)	23,64	141,49	113,74	10,05	10,05	5,99
3	3,45	-43,44 (-43,44)	23,64	77,49	-142,39	10,05	14,07	3,28
4	5,12	18,35 (19,00)	23,64	141,49	113,74	10,05	10,05	5,99
5	6,75	-17,84 (-29,87)	23,64	84,92	-107,31	10,05	10,05	3,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	51,41	141,19	0,00	0,00	2.747
2	1,77	0,00	-6,85	141,19	0,00	0,00	20.618
3	3,45	2,01	66,92	0,00	207,11	1088,77	3.095
4	5,12	0,00	6,87	141,19	0,00	0,00	20.562
5	6,75	0,00	-51,41	141,19	0,00	0,00	2.747

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,38 (-34,38)	77,88	298,03	-131,54	10,05	10,05	3,83
2	1,95	4,65 (4,72)	64,64	3529,79	257,62	10,05	10,05	54,60
3	3,75	-17,84 (-23,37)	51,41	286,37	-130,22	10,05	10,05	5,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	44,71	148,24	0,00	0,00	3.316
2	1,95	0,00	1,62	146,52	0,00	0,00	90.413
3	3,75	0,00	-23,64	144,80	0,00	0,00	6.125

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,00 (0,00)	160,31	5301,96	0,00	10,05	10,05	33,07
2	1,95	0,00 (0,00)	147,07	5301,96	0,00	10,05	10,05	36,05
3	3,75	0,00 (0,00)	133,83	5301,96	0,00	10,05	10,05	39,62

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,00	158,96	0,00	0,00	100.000
2	1,95	0,00	0,00	157,24	0,00	0,00	100.000
3	3,75	0,00	0,00	155,51	0,00	0,00	100.000

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,38 (-34,38)	77,88	298,03	-131,54	10,05	10,05	3,83
2	1,95	4,65 (4,72)	64,64	3529,79	257,62	10,05	10,05	54,60
3	3,75	-17,84 (-23,37)	51,41	286,37	-130,22	10,05	10,05	5,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-44,71	148,24	0,00	0,00	3.316
2	1,95	0,00	-1,62	146,52	0,00	0,00	90.413
3	3,75	0,00	23,64	144,80	0,00	0,00	6.125

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	47,91 (79,54)	47,79	62,97	104,81	10,05	10,05	1,32
2	1,75	-49,36 (-49,83)	47,79	105,10	-109,60	10,05	10,05	2,20
3	3,45	91,52 (91,52)	49,84	77,55	142,39	14,07	10,05	1,56
4	5,05	-45,46 (-48,10)	49,84	114,70	-110,69	10,05	10,05	2,30
5	6,75	44,31 (74,15)	49,84	71,07	105,73	10,05	10,05	1,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-135,17	144,33	0,00	0,00	1.068
2	1,75	0,00	15,34	144,33	0,00	0,00	9.409
3	3,45	2,01	-157,37	0,00	207,11	1093,31	1.316
4	5,05	0,00	-11,28	144,60	0,00	0,00	12.815
5	6,75	0,00	127,51	144,60	0,00	0,00	1.134

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-33,43 (-58,32)	30,04	53,43	-103,73	10,05	10,05	1,78
2	1,77	45,14 (45,74)	30,04	69,31	105,53	10,05	10,05	2,31
3	3,45	-84,58 (-84,58)	27,98	49,48	-139,31	10,05	14,07	1,65
4	5,12	36,87 (40,56)	27,98	73,10	105,96	10,05	10,05	2,61
5	6,75	-30,33 (-53,37)	27,98	54,45	-103,84	10,05	10,05	1,95

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	106,37	142,02	0,00	0,00	1.335
2	1,77	0,00	-9,66	142,02	0,00	0,00	14.709
3	3,45	2,01	137,69	0,00	207,11	1089,97	1.504
4	5,12	0,00	15,78	141,75	0,00	0,00	8.984
5	6,75	0,00	-98,47	141,75	0,00	0,00	1.440

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-47,91 (-47,91)	140,80	431,06	-146,67	10,05	10,05	3,06
2	1,95	-4,62 (-4,86)	123,59	4668,61	-183,66	10,05	10,05	37,78
3	3,75	-33,43 (-40,45)	106,37	366,30	-139,30	10,05	10,05	3,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	50,06	156,42	0,00	0,00	3.125
2	1,95	0,00	1,03	154,18	0,00	0,00	149.942
3	3,75	0,00	-30,04	151,95	0,00	0,00	5.058

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2,12 (-2,60)	326,22	5209,52	-41,51	10,05	10,05	15,97

2	1,95	1,58 (2,07)	309,01	5224,17	34,93	10,05	10,05	16,91
3	3,75	5,29 (2,12)	291,80	5217,62	37,87	10,05	10,05	17,88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2,06	180,53	0,00	0,00	87.756
2	1,95	0,00	2,06	178,29	0,00	0,00	86.668
3	3,75	0,00	2,06	176,05	0,00	0,00	85.580

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-44,31 (-44,31)	132,89	444,37	-148,18	10,05	10,05	3,34
2	1,95	-3,25 (-3,46)	115,68	4970,94	-148,64	10,05	10,05	42,97
3	3,75	-30,33 (-36,87)	98,47	374,49	-140,24	10,05	10,05	3,80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-47,73	155,39	0,00	0,00	3.256
2	1,95	0,00	-0,89	153,16	0,00	0,00	171.772
3	3,75	0,00	27,98	150,92	0,00	0,00	5.393

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	41,44 (66,88)	46,90	74,41	106,11	10,05	10,05	1,59
2	1,75	-38,02 (-38,25)	46,90	139,13	-113,47	10,05	10,05	2,97
3	3,45	71,87 (71,87)	48,93	98,51	144,70	14,07	10,05	2,01
4	5,05	-35,25 (-37,07)	48,93	151,63	-114,89	10,05	10,05	3,10
5	6,75	37,76 (61,72)	48,93	85,08	107,33	10,05	10,05	1,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-108,73	144,21	0,00	0,00	1.326
2	1,75	0,00	10,81	144,21	0,00	0,00	13.339
3	3,45	2,01	-124,16	0,00	207,11	1093,15	1.668
4	5,05	0,00	-7,81	144,48	0,00	0,00	18.509
5	6,75	0,00	102,41	144,48	0,00	0,00	1.411

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-30,29 (-50,60)	31,31	64,99	-105,04	10,05	10,05	2,08
2	1,77	35,50 (35,64)	31,31	95,30	108,49	10,05	10,05	3,04
3	3,45	-65,09 (-65,09)	29,28	67,99	-141,34	10,05	14,07	2,17
4	5,12	28,50 (31,02)	29,28	103,24	109,39	10,05	10,05	3,53
5	6,75	-27,98 (-46,77)	29,28	65,82	-105,13	10,05	10,05	2,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	86,79	142,19	0,00	0,00	1.638
2	1,77	0,00	-5,80	142,19	0,00	0,00	24.532
3	3,45	2,01	108,17	0,00	207,11	1090,21	1.915
4	5,12	0,00	10,77	141,92	0,00	0,00	13.173
5	6,75	0,00	-80,29	141,92	0,00	0,00	1.768

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,44 (-41,44)	113,27	387,27	-141,69	10,05	10,05	3,42
2	1,95	0,45 (0,45)	100,03	5249,66	23,48	10,05	10,05	52,48
3	3,75	-30,29 (-37,62)	86,79	305,39	-132,38	10,05	10,05	3,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	49,39	152,84	0,00	0,00	3.095
2	1,95	0,00	0,12	151,12	0,00	0,00	1214.543
3	3,75	0,00	-31,31	149,40	0,00	0,00	4.772

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2,36 (-2,83)	257,05	5175,03	-57,00	10,05	10,05	20,13
2	1,95	1,30 (1,77)	243,81	5217,47	37,94	10,05	10,05	21,40
3	3,75	4,95 (2,36)	230,57	5183,99	52,97	10,05	10,05	22,48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2,03	171,53	0,00	0,00	84.498
2	1,95	0,00	2,03	169,81	0,00	0,00	83.650
3	3,75	0,00	2,03	168,09	0,00	0,00	82.802

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,76 (-37,76)	106,77	406,99	-143,93	10,05	10,05	3,81
2	1,95	1,27 (1,27)	93,53	5145,98	70,04	10,05	10,05	55,02
3	3,75	-27,98 (-34,84)	80,29	305,00	-132,33	10,05	10,05	3,80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-46,60	152,00	0,00	0,00	3.262
2	1,95	0,00	0,26	150,28	0,00	0,00	585.088
3	3,75	0,00	29,28	148,55	0,00	0,00	5.074

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	42,49 (68,54)	46,49	71,78	105,81	10,05	10,05	1,54
2	1,75	-38,89 (-39,07)	46,49	134,40	-112,93	10,05	10,05	2,89
3	3,45	68,75 (68,75)	47,31	99,66	144,82	14,07	10,05	2,11
4	5,05	-37,03 (-38,47)	47,31	139,64	-113,53	10,05	10,05	2,95
5	6,75	41,05 (66,38)	47,31	75,74	106,26	10,05	10,05	1,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-111,31	144,16	0,00	0,00	1.295
2	1,75	0,00	10,65	144,16	0,00	0,00	13.534
3	3,45	2,01	-123,87	0,00	207,11	1093,07	1.672
4	5,05	0,00	-6,12	144,27	0,00	0,00	23.564
5	6,75	0,00	108,24	144,27	0,00	0,00	1.333

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-25,29 (-44,43)	25,91	61,01	-104,59	10,05	10,05	2,35
2	1,77	32,94 (33,84)	25,91	81,92	106,97	10,05	10,05	3,16
3	3,45	-68,62 (-68,62)	25,09	52,74	-139,67	10,05	14,07	2,04
4	5,12	29,62 (32,56)	25,09	82,48	107,03	10,05	10,05	3,29
5	6,75	-24,05 (-42,45)	25,09	61,88	-104,69	10,05	10,05	2,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	81,77	141,49	0,00	0,00	1.730
2	1,77	0,00	-10,08	141,49	0,00	0,00	14.031
3	3,45	2,01	108,15	0,00	207,11	1089,19	1.915
4	5,12	0,00	12,55	141,38	0,00	0,00	11.267
5	6,75	0,00	-78,60	141,38	0,00	0,00	1.799

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-42,49 (-42,49)	116,19	387,54	-141,72	10,05	10,05	3,34
2	1,95	-0,88 (-1,30)	98,98	5151,62	-67,51	10,05	10,05	52,05
3	3,75	-25,29 (-31,36)	81,77	361,96	-138,81	10,05	10,05	4,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	47,44	153,22	0,00	0,00	3.230
2	1,95	0,00	1,78	150,98	0,00	0,00	84.707
3	3,75	0,00	-25,91	148,75	0,00	0,00	5.740

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,85 (-1,04)	257,29	5254,67	-21,24	10,05	10,05	20,42
2	1,95	0,63 (0,83)	240,08	5261,63	18,11	10,05	10,05	21,92
3	3,75	2,12 (0,85)	222,87	5257,45	19,99	10,05	10,05	23,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,82	171,56	0,00	0,00	208.499
2	1,95	0,00	0,82	169,33	0,00	0,00	205.780
3	3,75	0,00	0,82	167,09	0,00	0,00	203.061

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,05 (-41,05)	113,03	391,39	-142,16	10,05	10,05	3,46
2	1,95	-0,33 (-0,74)	95,81	5212,80	-40,04	10,05	10,05	54,41
3	3,75	-24,05 (-29,92)	78,60	365,74	-139,24	10,05	10,05	4,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-46,51	152,81	0,00	0,00	3.285
2	1,95	0,00	-1,73	150,57	0,00	0,00	87.149
3	3,75	0,00	25,09	148,34	0,00	0,00	5.912

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	36,36 (52,44)	45,21	93,34	108,26	10,05	10,05	2,06
2	1,75	-29,28 (-29,29)	45,21	182,84	-118,44	10,05	10,05	4,04
3	3,45	52,44 (52,44)	46,02	130,03	148,16	14,07	10,05	2,83
4	5,05	-28,03 (-28,82)	46,02	190,49	-119,31	10,05	10,05	4,14
5	6,75	34,89 (52,44)	46,02	95,20	108,48	10,05	10,05	2,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-88,34	143,99	0,00	0,00	1.630
2	1,75	0,00	7,06	143,99	0,00	0,00	20.382
3	3,45	2,01	-95,56	0,00	207,11	1092,83	2.167
4	5,05	0,00	-3,40	144,10	0,00	0,00	42.414
5	6,75	0,00	85,81	144,10	0,00	0,00	1.679

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-23,19 (-38,58)	27,04	74,38	-106,11	10,05	10,05	2,75
2	1,77	25,19 (25,60)	27,04	117,24	110,98	10,05	10,05	4,34
3	3,45	-51,77 (-51,77)	26,23	74,19	-142,02	10,05	14,07	2,74
4	5,12	22,39 (24,31)	26,23	120,09	111,31	10,05	10,05	4,58
5	6,75	-22,26 (-37,05)	26,23	75,19	-106,20	10,05	10,05	2,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	65,77	141,63	0,00	0,00	2.154
2	1,77	0,00	-6,22	141,63	0,00	0,00	22.781
3	3,45	2,01	83,21	0,00	207,11	1089,41	2.489
4	5,12	0,00	8,22	141,53	0,00	0,00	17.218
5	6,75	0,00	-63,17	141,53	0,00	0,00	2.240

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-36,36 (-36,36)	92,25	348,14	-137,24	10,05	10,05	3,77
2	1,95	3,20 (3,20)	79,01	4624,81	187,56	10,05	10,05	58,54
3	3,75	-23,19 (-29,52)	65,77	291,44	-130,79	10,05	10,05	4,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	46,25	150,11	0,00	0,00	3.246
2	1,95	0,00	0,69	148,39	0,00	0,00	215.543
3	3,75	0,00	-27,04	146,67	0,00	0,00	5.424

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,94 (-1,13)	198,59	5235,47	-29,86	10,05	10,05	26,36
2	1,95	0,52 (0,71)	185,35	5257,17	20,11	10,05	10,05	28,36
3	3,75	1,98 (0,94)	172,11	5238,08	28,68	10,05	10,05	30,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	0,81	163,93	0,00	0,00	201.884
2	1,95	0,00	0,81	162,21	0,00	0,00	199.765
3	3,75	0,00	0,81	160,49	0,00	0,00	197.645

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,89 (-34,89)	89,65	354,45	-137,96	10,05	10,05	3,95
2	1,95	3,53 (3,53)	76,41	4411,61	204,07	10,05	10,05	57,74
3	3,75	-22,26 (-28,40)	63,17	290,71	-130,71	10,05	10,05	4,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-45,13	149,77	0,00	0,00	3.319
2	1,95	0,00	-0,54	148,05	0,00	0,00	276.248
3	3,75	0,00	26,23	146,33	0,00	0,00	5.579

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	37,24 (64,12)	48,68	81,14	106,88	10,05	10,05	1,67
2	1,75	-43,42 (-47,46)	48,68	113,39	-110,54	10,05	10,05	2,33
3	3,45	86,94 (86,94)	44,49	79,87	142,65	14,07	10,05	1,64
4	5,05	-48,98 (-50,59)	44,49	95,41	-108,50	10,05	10,05	2,14
5	6,75	50,04 (82,57)	44,49	56,05	104,02	10,05	10,05	1,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-114,89	144,44	0,00	0,00	1.257
2	1,75	0,00	17,25	144,44	0,00	0,00	8.373
3	3,45	2,01	-156,11	0,00	207,11	1093,48	1.327
4	5,05	0,00	-9,93	143,90	0,00	0,00	14.486
5	6,75	0,00	139,00	143,90	0,00	0,00	1.035

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,29 (-51,29)	26,79	54,23	-103,82	10,05	10,05	2,02
2	1,77	36,59 (39,39)	26,79	71,99	105,84	10,05	10,05	2,69
3	3,45	-93,87 (-93,87)	30,98	45,85	-138,91	10,05	14,07	1,48
4	5,12	51,29 (52,40)	30,98	61,90	104,69	10,05	10,05	2,00
5	6,75	-35,11 (-60,93)	30,98	52,70	-103,64	10,05	10,05	1,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	85,49	141,60	0,00	0,00	1.656
2	1,77	0,00	-11,94	141,60	0,00	0,00	11.855
3	3,45	2,01	153,89	0,00	207,11	1089,36	1.346
4	5,12	0,00	14,02	142,14	0,00	0,00	10.140
5	6,75	0,00	-110,33	142,14	0,00	0,00	1.288

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,24 (-37,24)	119,91	496,17	-154,07	10,05	10,05	4,14
2	1,95	-3,27 (-3,59)	102,70	4834,70	-168,86	10,05	10,05	47,08
3	3,75	-31,29 (-37,24)	85,49	303,42	-132,15	10,05	10,05	3,55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	42,07	153,71	0,00	0,00	3.653
2	1,95	0,00	-1,34	151,47	0,00	0,00	112.849
3	3,75	0,00	-26,79	149,23	0,00	0,00	5.570

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	4,85 (5,83)	319,90	5095,15	92,86	10,05	10,05	15,93
2	1,95	-2,69 (-3,67)	302,69	5162,64	-62,56	10,05	10,05	17,06
3	3,75	-10,23 (-4,85)	285,48	5108,66	-86,80	10,05	10,05	17,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-4,19	179,70	0,00	0,00	42.910
2	1,95	0,00	-4,19	177,47	0,00	0,00	42.375
3	3,75	0,00	-4,19	175,23	0,00	0,00	41.841

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-50,04 (-50,04)	144,76	420,92	-145,52	10,05	10,05	2,91
2	1,95	-5,57 (-5,84)	127,54	4427,39	-202,88	10,05	10,05	34,71
3	3,75	-35,11 (-42,36)	110,33	361,34	-138,74	10,05	10,05	3,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-51,25	156,93	0,00	0,00	3.062
2	1,95	0,00	-1,15	154,70	0,00	0,00	134.196
3	3,75	0,00	30,98	152,46	0,00	0,00	4.921

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	30,97 (52,46)	47,93	99,57	108,97	10,05	10,05	2,08
2	1,75	-33,75 (-36,87)	47,93	148,94	-114,59	10,05	10,05	3,11
3	3,45	66,90 (66,90)	43,52	104,10	145,31	14,07	10,05	2,17
4	5,05	-37,60 (-38,51)	43,52	126,61	-112,05	10,05	10,05	2,91
5	6,75	43,78 (66,90)	43,52	68,59	105,45	10,05	10,05	1,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-91,82	144,35	0,00	0,00	1.572
2	1,75	0,00	13,36	144,35	0,00	0,00	10.802
3	3,45	2,01	-121,90	0,00	207,11	1093,34	1.699
4	5,05	0,00	-5,83	143,77	0,00	0,00	24.642
5	6,75	0,00	111,72	143,77	0,00	0,00	1.287

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-29,02 (-45,27)	27,69	64,20	-104,95	10,05	10,05	2,32
2	1,77	28,35 (30,06)	27,69	100,46	109,07	10,05	10,05	3,63
3	3,45	-73,96 (-73,96)	32,10	61,02	-140,58	10,05	14,07	1,90
4	5,12	40,72 (41,34)	32,10	83,17	107,11	10,05	10,05	2,59
5	6,75	-31,27 (-52,30)	32,10	64,44	-104,98	10,05	10,05	2,01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	69,42	141,72	0,00	0,00	2.041
2	1,77	0,00	-7,32	141,72	0,00	0,00	19.350
3	3,45	2,01	122,51	0,00	207,11	1089,53	1.691
4	5,12	0,00	9,81	142,29	0,00	0,00	14.510
5	6,75	0,00	-89,86	142,29	0,00	0,00	1.583

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-30,97 (-30,97)	95,90	466,68	-150,72	10,05	10,05	4,87
2	1,95	0,76 (0,91)	82,66	5175,74	56,68	10,05	10,05	62,62
3	3,75	-29,02 (-30,97)	69,42	293,74	-131,05	10,05	10,05	4,23

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,66	150,58	0,00	0,00	3.703
2	1,95	0,00	-2,43	148,86	0,00	0,00	61.254
3	3,75	0,00	-27,69	147,14	0,00	0,00	5.314

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	5,81 (6,85)	251,78	4999,24	135,93	10,05	10,05	19,86
2	1,95	-2,13 (-3,16)	238,54	5149,85	-68,30	10,05	10,05	21,59
3	3,75	-10,08 (-5,81)	225,30	5013,86	-129,36	10,05	10,05	22,25

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4,41	170,85	0,00	0,00	38.712
2	1,95	0,00	-4,41	169,13	0,00	0,00	38.322
3	3,75	0,00	-4,41	167,41	0,00	0,00	37.932

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-43,78 (-43,78)	116,34	371,89	-139,94	10,05	10,05	3,20
2	1,95	-0,16 (-0,27)	103,10	5270,71	-14,03	10,05	10,05	51,12
3	3,75	-31,27 (-38,79)	89,86	307,18	-132,58	10,05	10,05	3,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-50,94	153,24	0,00	0,00	3.008
2	1,95	0,00	-0,50	151,52	0,00	0,00	301.883
3	3,75	0,00	32,10	149,80	0,00	0,00	4.666

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	38,22 (62,37)	46,85	80,20	106,77	10,05	10,05	1,71
2	1,75	-36,51 (-39,19)	46,85	135,11	-113,01	10,05	10,05	2,88
3	3,45	66,92 (66,92)	45,17	101,52	145,03	14,07	10,05	2,17
4	5,05	-38,44 (-39,37)	45,17	128,85	-112,30	10,05	10,05	2,85
5	6,75	43,34 (66,92)	45,17	71,39	105,77	10,05	10,05	1,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-103,20	144,21	0,00	0,00	1.397
2	1,75	0,00	11,42	144,21	0,00	0,00	12.632
3	3,45	2,01	-123,36	0,00	207,11	1093,14	1.679
4	5,05	0,00	-5,58	143,99	0,00	0,00	25.792
5	6,75	0,00	112,84	143,99	0,00	0,00	1.276

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-24,44 (-41,62)	24,62	61,92	-104,69	10,05	10,05	2,52
2	1,77	29,52 (32,09)	24,62	82,06	106,98	10,05	10,05	3,33
3	3,45	-72,34 (-72,34)	26,29	50,68	-139,44	10,05	14,07	1,93
4	5,12	35,39 (36,50)	26,29	76,61	106,36	10,05	10,05	2,91
5	6,75	-25,97 (-45,47)	26,29	60,43	-104,52	10,05	10,05	2,30

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	73,41	141,32	0,00	0,00	1.925
2	1,77	0,00	-11,00	141,32	0,00	0,00	12.847
3	3,45	2,01	114,63	0,00	207,11	1088,95	1.807
4	5,12	0,00	11,84	141,53	0,00	0,00	11.950

5	6,75	0,00	-83,35	141,53	0,00	0,00	1.698
---	------	------	--------	--------	------	------	-------

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-38,22 (-38,22)	107,83	405,65	-143,78	10,05	10,05	3,76
2	1,95	-0,34 (-0,54)	90,62	5233,06	-30,94	10,05	10,05	57,75
3	3,75	-24,44 (-30,20)	73,41	328,08	-134,96	10,05	10,05	4,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	44,25	152,14	0,00	0,00	3.438
2	1,95	0,00	0,83	149,90	0,00	0,00	179.686
3	3,75	0,00	-24,62	147,66	0,00	0,00	5.999

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1,94 (2,33)	254,76	5196,03	47,57	10,05	10,05	20,40
2	1,95	-1,08 (-1,47)	237,55	5230,03	-32,30	10,05	10,05	22,02
3	3,75	-4,09 (-1,94)	220,34	5199,99	-45,79	10,05	10,05	23,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-1,68	171,24	0,00	0,00	102.219
2	1,95	0,00	-1,68	169,00	0,00	0,00	100.884
3	3,75	0,00	-1,68	166,76	0,00	0,00	99.548

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-43,34 (-43,34)	117,77	383,97	-141,31	10,05	10,05	3,26
2	1,95	-1,26 (-1,69)	100,56	5110,68	-85,89	10,05	10,05	50,82
3	3,75	-25,97 (-32,12)	83,35	359,46	-138,53	10,05	10,05	4,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-47,92	153,43	0,00	0,00	3.202
2	1,95	0,00	-1,83	151,19	0,00	0,00	82.517
3	3,75	0,00	26,29	148,95	0,00	0,00	5.666

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	32,18 (50,45)	45,62	98,42	108,84	10,05	10,05	2,16
2	1,75	-27,58 (-29,42)	45,62	183,82	-118,55	10,05	10,05	4,03
3	3,45	50,45 (50,45)	43,86	134,41	148,64	14,07	10,05	2,95
4	5,05	-28,97 (-29,42)	43,86	175,25	-117,58	10,05	10,05	4,00
5	6,75	37,30 (50,45)	43,86	94,19	108,36	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-81,58	144,05	0,00	0,00	1.766
2	1,75	0,00	8,09	144,05	0,00	0,00	17.816
3	3,45	2,01	-94,66	0,00	207,11	1092,90	2.188
4	5,05	0,00	-2,61	143,82	0,00	0,00	55.126
5	6,75	0,00	89,53	143,82	0,00	0,00	1.606

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-22,68 (-36,44)	25,59	74,53	-106,13	10,05	10,05	2,91
2	1,77	22,33 (23,93)	25,59	118,92	111,17	10,05	10,05	4,65
3	3,45	-55,32 (-55,32)	27,36	70,01	-141,56	10,05	14,07	2,56
4	5,12	27,27 (27,88)	27,36	107,87	109,92	10,05	10,05	3,94
5	6,75	-23,58 (-39,26)	27,36	73,91	-106,06	10,05	10,05	2,70

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	58,82	141,44	0,00	0,00	2.405
2	1,77	0,00	-6,83	141,44	0,00	0,00	20.714
3	3,45	2,01	88,94	0,00	207,11	1089,13	2.329
4	5,12	0,00	7,83	141,67	0,00	0,00	18.088
5	6,75	0,00	-67,00	141,67	0,00	0,00	2.115

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-32,18 (-32,18)	85,30	370,58	-139,79	10,05	10,05	4,34
2	1,95	3,33 (3,33)	72,06	4413,39	203,93	10,05	10,05	61,25
3	3,75	-22,68 (-28,67)	58,82	261,33	-127,37	10,05	10,05	4,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	42,76	149,21	0,00	0,00	3.490
2	1,95	0,00	-0,33	147,48	0,00	0,00	442.314
3	3,75	0,00	-25,59	145,76	0,00	0,00	5.695

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2,33 (2,74)	196,48	5142,35	71,67	10,05	10,05	26,17
2	1,95	-0,85 (-1,27)	183,24	5221,65	-36,06	10,05	10,05	28,50
3	3,75	-4,03 (-2,33)	170,00	5145,23	-70,38	10,05	10,05	30,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-1,77	163,66	0,00	0,00	92.707
2	1,95	0,00	-1,77	161,94	0,00	0,00	91.732
3	3,75	0,00	-1,77	160,22	0,00	0,00	90.757

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,30 (-37,30)	93,48	342,26	-136,57	10,05	10,05	3,66
2	1,95	2,96 (2,96)	80,24	4758,19	175,68	10,05	10,05	59,30
3	3,75	-23,58 (-29,98)	67,00	292,56	-130,92	10,05	10,05	4,37

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-46,87	150,27	0,00	0,00	3.206
2	1,95	0,00	-0,84	148,55	0,00	0,00	176.962
3	3,75	0,00	27,36	146,83	0,00	0,00	5.367

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	61,28 (64,97)	24,04	37,72	101,94	10,05	10,05	1,57
2	1,75	-4,55 (-8,68)	27,75	490,48	-153,43	10,05	10,05	17,67
3	3,45	64,97 (64,97)	63,82	147,40	150,07	14,07	10,05	2,31
4	5,05	-36,18 (-40,97)	67,53	198,07	-120,17	10,05	10,05	2,93
5	6,75	6,01 (25,33)	71,46	405,55	143,77	10,05	10,05	5,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-59,62	141,24	0,00	0,00	2.369
2	1,75	0,00	-17,67	141,72	0,00	0,00	8.020
3	3,45	2,01	-101,13	0,00	207,11	1090,28	2.048
4	5,05	0,00	-20,47	146,90	0,00	0,00	7.178
5	6,75	0,00	82,58	147,41	0,00	0,00	1.785

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1,29 (-10,43)	36,06	555,96	-160,87	10,05	10,05	15,42
2	1,77	16,40 (20,44)	39,83	244,38	125,44	10,05	10,05	6,14
3	3,45	-17,34 (-29,03)	19,92	128,46	-147,99	10,05	14,07	2,94
4	5,12	17,62 (19,53)	23,80	138,16	113,36	10,05	10,05	5,80
5	6,75	-41,50 (-50,35)	27,57	57,01	-104,13	10,05	10,05	2,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,07	142,80	0,00	0,00	3.655
2	1,77	0,00	-17,30	143,29	0,00	0,00	8.283
3	3,45	2,01	49,93	0,00	207,11	1092,54	4.148
4	5,12	0,00	-8,18	141,21	0,00	0,00	17.260
5	6,75	0,00	-64,57	141,70	0,00	0,00	2.195

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-61,28 (-61,28)	61,38	110,39	-110,20	10,05	10,05	1,80
2	1,95	20,31 (23,62)	50,23	273,90	128,80	10,05	10,05	5,45
3	3,75	-1,29 (-9,73)	39,07	720,34	-179,39	10,05	10,05	18,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	78,60	146,10	0,00	0,00	1.859
2	1,95	0,00	14,36	144,65	0,00	0,00	10.073
3	3,75	0,00	-36,06	143,20	0,00	0,00	3.971

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-56,72 (-43,93)	147,66	531,25	-158,06	10,05	10,05	3,60
2	1,95	-2,64 (-9,18)	136,51	3699,95	-248,88	10,05	10,05	27,10
3	3,75	43,93 (49,50)	125,35	347,31	137,14	10,05	10,05	2,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	32,13	157,31	0,00	0,00	4.896
2	1,95	0,00	27,96	155,86	0,00	0,00	5.575
3	3,75	0,00	23,79	154,41	0,00	0,00	6.491

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,01 (-10,00)	86,88	2516,46	-289,73	10,05	10,05	28,97
2	1,95	-3,67 (-6,52)	75,72	3167,47	-272,69	10,05	10,05	41,83
3	3,75	-41,50 (-41,50)	64,57	184,58	-118,64	10,05	10,05	2,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-17,06	149,41	0,00	0,00	8.757
2	1,95	0,00	12,16	147,96	0,00	0,00	12.165
3	3,75	0,00	27,57	146,51	0,00	0,00	5.315

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	68,03 (71,32)	26,38	37,70	101,94	10,05	10,05	1,43
2	1,75	-6,81 (-11,23)	30,09	376,12	-140,42	10,05	10,05	12,50
3	3,45	71,32 (71,32)	68,13	142,88	149,57	14,07	10,05	2,10
4	5,05	-40,93 (-46,09)	71,84	185,00	-118,69	10,05	10,05	2,57
5	6,75	8,34 (30,23)	75,78	342,37	136,58	10,05	10,05	4,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-69,08	141,55	0,00	0,00	2.049
2	1,75	0,00	-18,92	142,03	0,00	0,00	7.509
3	3,45	2,01	-112,57	0,00	207,11	1090,72	1.840
4	5,05	0,00	-22,06	147,46	0,00	0,00	6.684
5	6,75	0,00	93,54	147,97	0,00	0,00	1.582

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,40 (9,87)	37,57	655,64	172,21	10,05	10,05	17,45
2	1,77	17,30 (21,90)	41,34	234,64	124,33	10,05	10,05	5,68
3	3,45	-20,47 (-33,22)	19,46	119,21	-146,97	10,05	14,07	2,64
4	5,12	18,90 (20,65)	23,34	126,64	112,05	10,05	10,05	5,43
5	6,75	-42,16 (-55,75)	27,10	50,25	-103,37	10,05	10,05	1,85

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,47	143,00	0,00	0,00	3.533
2	1,77	0,00	-19,66	143,49	0,00	0,00	7.298
3	3,45	2,01	54,50	0,00	207,11	1092,83	3.800
4	5,12	0,00	-7,49	141,15	0,00	0,00	18.838
5	6,75	0,00	-67,65	141,64	0,00	0,00	2.094

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-68,03 (-68,03)	71,12	115,86	-110,83	10,05	10,05	1,63
2	1,95	21,25 (25,16)	55,80	289,63	130,59	10,05	10,05	5,19
3	3,75	0,40 (9,19)	40,47	845,89	192,05	10,05	10,05	20,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	84,80	147,36	0,00	0,00	1.738
2	1,95	0,00	16,71	145,37	0,00	0,00	8.702
3	3,75	0,00	-37,57	143,38	0,00	0,00	3.816

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-60,64 (-47,12)	166,82	578,78	-163,47	10,05	10,05	3,47
2	1,95	-3,01 (-10,01)	151,50	3736,52	-246,99	10,05	10,05	24,66
3	3,75	47,12 (53,14)	136,17	353,09	137,80	10,05	10,05	2,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	34,10	159,80	0,00	0,00	4.686
2	1,95	0,00	29,93	157,81	0,00	0,00	5.272
3	3,75	0,00	25,76	155,82	0,00	0,00	6.048

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-8,34 (-12,44)	98,30	2251,43	-285,02	10,05	10,05	22,90
2	1,95	-5,17 (-7,91)	82,97	2941,58	-280,34	10,05	10,05	35,45
3	3,75	-42,16 (-42,16)	67,65	191,63	-119,44	10,05	10,05	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-17,53	150,90	0,00	0,00	8.610
2	1,95	0,00	11,70	148,90	0,00	0,00	12.729
3	3,75	0,00	27,10	146,91	0,00	0,00	5.420

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	68,03 (71,32)	26,38	37,70	101,94	10,05	10,05	1,43
2	1,75	-6,81 (-11,23)	30,09	376,12	-140,42	10,05	10,05	12,50
3	3,45	71,32 (71,32)	68,13	142,88	149,57	14,07	10,05	2,10
4	5,05	-40,93 (-46,09)	71,84	185,00	-118,69	10,05	10,05	2,57
5	6,75	8,34 (30,23)	75,78	342,37	136,58	10,05	10,05	4,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-69,08	141,55	0,00	0,00	2.049
2	1,75	0,00	-18,92	142,03	0,00	0,00	7.509
3	3,45	2,01	-112,57	0,00	207,11	1090,72	1.840
4	5,05	0,00	-22,06	147,46	0,00	0,00	6.684
5	6,75	0,00	93,54	147,97	0,00	0,00	1.582

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,40 (9,87)	37,57	655,64	172,21	10,05	10,05	17,45
2	1,77	17,30 (21,90)	41,34	234,64	124,33	10,05	10,05	5,68
3	3,45	-20,47 (-33,22)	19,46	119,21	-146,97	10,05	14,07	2,64
4	5,12	18,90 (20,65)	23,34	126,64	112,05	10,05	10,05	5,43
5	6,75	-42,16 (-55,75)	27,10	50,25	-103,37	10,05	10,05	1,85

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,47	143,00	0,00	0,00	3.533
2	1,77	0,00	-19,66	143,49	0,00	0,00	7.298
3	3,45	2,01	54,50	0,00	207,11	1092,83	3.800
4	5,12	0,00	-7,49	141,15	0,00	0,00	18.838
5	6,75	0,00	-67,65	141,64	0,00	0,00	2.094

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-68,03 (-68,03)	71,12	115,86	-110,83	10,05	10,05	1,63
2	1,95	21,25 (25,16)	55,80	289,63	130,59	10,05	10,05	5,19
3	3,75	0,40 (9,19)	40,47	845,89	192,05	10,05	10,05	20,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	84,80	147,36	0,00	0,00	1.738
2	1,95	0,00	16,71	145,37	0,00	0,00	8.702
3	3,75	0,00	-37,57	143,38	0,00	0,00	3.816

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-60,64 (-47,12)	166,82	578,78	-163,47	10,05	10,05	3,47
2	1,95	-3,01 (-10,01)	151,50	3736,52	-246,99	10,05	10,05	24,66
3	3,75	47,12 (53,14)	136,17	353,09	137,80	10,05	10,05	2,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	34,10	159,80	0,00	0,00	4.686
2	1,95	0,00	29,93	157,81	0,00	0,00	5.272
3	3,75	0,00	25,76	155,82	0,00	0,00	6.048

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-8,34 (-12,44)	98,30	2251,43	-285,02	10,05	10,05	22,90
2	1,95	-5,17 (-7,91)	82,97	2941,58	-280,34	10,05	10,05	35,45
3	3,75	-42,16 (-42,16)	67,65	191,63	-119,44	10,05	10,05	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-17,53	150,90	0,00	0,00	8.610
2	1,95	0,00	11,70	148,90	0,00	0,00	12.729
3	3,75	0,00	27,10	146,91	0,00	0,00	5.420

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	61,28 (64,97)	24,04	37,72	101,94	10,05	10,05	1,57
2	1,75	-4,55 (-8,68)	27,75	490,48	-153,43	10,05	10,05	17,67
3	3,45	64,97 (64,97)	63,82	147,40	150,07	14,07	10,05	2,31
4	5,05	-36,18 (-40,97)	67,53	198,07	-120,17	10,05	10,05	2,93
5	6,75	6,01 (25,33)	71,46	405,55	143,77	10,05	10,05	5,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-59,62	141,24	0,00	0,00	2.369
2	1,75	0,00	-17,67	141,72	0,00	0,00	8.020
3	3,45	2,01	-101,13	0,00	207,11	1090,28	2.048
4	5,05	0,00	-20,47	146,90	0,00	0,00	7.178
5	6,75	0,00	82,58	147,41	0,00	0,00	1.785

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1,29 (-10,43)	36,06	555,96	-160,87	10,05	10,05	15,42
2	1,77	16,40 (20,44)	39,83	244,38	125,44	10,05	10,05	6,14
3	3,45	-17,34 (-29,03)	19,92	128,46	-147,99	10,05	14,07	2,94
4	5,12	17,62 (19,53)	23,80	138,16	113,36	10,05	10,05	5,80
5	6,75	-41,50 (-50,35)	27,57	57,01	-104,13	10,05	10,05	2,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,07	142,80	0,00	0,00	3.655
2	1,77	0,00	-17,30	143,29	0,00	0,00	8.283
3	3,45	2,01	49,93	0,00	207,11	1092,54	4.148

4	5,12	0,00	-8,18	141,21	0,00	0,00	17.260
5	6,75	0,00	-64,57	141,70	0,00	0,00	2.195

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-61,28 (-61,28)	61,38	110,39	-110,20	10,05	10,05	1,80
2	1,95	20,31 (23,62)	50,23	273,90	128,80	10,05	10,05	5,45
3	3,75	-1,29 (-9,73)	39,07	720,34	-179,39	10,05	10,05	18,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	78,60	146,10	0,00	0,00	1.859
2	1,95	0,00	14,36	144,65	0,00	0,00	10.073
3	3,75	0,00	-36,06	143,20	0,00	0,00	3.971

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-56,72 (-43,93)	147,66	531,25	-158,06	10,05	10,05	3,60
2	1,95	-2,64 (-9,18)	136,51	3699,95	-248,88	10,05	10,05	27,10
3	3,75	43,93 (49,50)	125,35	347,31	137,14	10,05	10,05	2,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	32,13	157,31	0,00	0,00	4.896
2	1,95	0,00	27,96	155,86	0,00	0,00	5.575
3	3,75	0,00	23,79	154,41	0,00	0,00	6.491

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,01 (-10,00)	86,88	2516,46	-289,73	10,05	10,05	28,97
2	1,95	-3,67 (-6,52)	75,72	3167,47	-272,69	10,05	10,05	41,83
3	3,75	-41,50 (-41,50)	64,57	184,58	-118,64	10,05	10,05	2,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-17,06	149,41	0,00	0,00	8.757
2	1,95	0,00	12,16	147,96	0,00	0,00	12.165
3	3,75	0,00	27,57	146,51	0,00	0,00	5.315

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,01 (25,33)	71,46	405,55	143,77	10,05	10,05	5,67
2	1,75	-38,32 (-41,97)	67,75	193,06	-119,60	10,05	10,05	2,85
3	3,45	8,25 (17,80)	31,69	157,44	151,17	14,07	10,05	2,47
4	5,05	-6,41 (-11,30)	27,98	336,56	-135,92	10,05	10,05	12,03
5	6,75	61,28 (61,28)	24,04	40,10	102,21	10,05	10,05	1,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-82,58	147,41	0,00	0,00	1.785
2	1,75	0,00	23,68	146,92	0,00	0,00	6.205
3	3,45	2,01	-40,78	0,00	207,11	1096,33	5.078
4	5,05	0,00	20,88	141,75	0,00	0,00	6.788
5	6,75	0,00	59,62	141,24	0,00	0,00	2.369

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,50 (-56,61)	27,57	50,34	-103,37	10,05	10,05	1,83
2	1,77	17,61 (19,53)	23,80	138,17	113,36	10,05	10,05	5,80
3	3,45	-61,28 (-61,28)	43,71	103,61	-145,26	10,05	14,07	2,37
4	5,12	16,39 (20,44)	39,83	244,46	125,45	10,05	10,05	6,14
5	6,75	-1,29 (-10,43)	36,06	555,96	-160,87	10,05	10,05	15,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	64,57	141,70	0,00	0,00	2.195
2	1,77	0,00	8,20	141,21	0,00	0,00	17.222
3	3,45	2,01	75,43	0,00	207,11	1088,07	2.746
4	5,12	0,00	17,32	143,29	0,00	0,00	8.275
5	6,75	0,00	-39,07	142,80	0,00	0,00	3.655

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,01 (-10,00)	86,88	2516,46	-289,73	10,05	10,05	28,97
2	1,95	-3,67 (-6,52)	75,72	3167,47	-272,69	10,05	10,05	41,83
3	3,75	-41,50 (-41,50)	64,57	184,58	-118,64	10,05	10,05	2,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	17,06	149,41	0,00	0,00	8.757
2	1,95	0,00	-12,16	147,96	0,00	0,00	12.165
3	3,75	0,00	-27,57	146,51	0,00	0,00	5.315

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	56,72 (43,93)	147,66	531,25	158,06	10,05	10,05	3,60
2	1,95	2,64 (9,18)	136,51	3699,95	248,88	10,05	10,05	27,10
3	3,75	-43,93 (-49,50)	125,35	347,31	-137,14	10,05	10,05	2,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-32,13	157,31	0,00	0,00	4.896
2	1,95	0,00	-27,96	155,86	0,00	0,00	5.575
3	3,75	0,00	-23,79	154,41	0,00	0,00	6.491

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-61,28 (-61,28)	61,38	110,39	-110,20	10,05	10,05	1,80
2	1,95	20,31 (23,62)	50,23	273,90	128,80	10,05	10,05	5,45
3	3,75	-1,29 (-9,73)	39,07	720,34	-179,39	10,05	10,05	18,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-78,60	146,10	0,00	0,00	1.859
2	1,95	0,00	-14,36	144,65	0,00	0,00	10.073
3	3,75	0,00	36,06	143,20	0,00	0,00	3.971

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	8,34 (30,23)	75,78	342,37	136,58	10,05	10,05	4,52
2	1,75	-43,23 (-46,93)	72,07	181,68	-118,31	10,05	10,05	2,52
3	3,45	10,68 (21,89)	34,03	150,64	150,43	14,07	10,05	2,21
4	5,05	-8,81 (-14,04)	30,32	279,59	-129,44	10,05	10,05	9,22
5	6,75	68,03 (68,03)	26,38	39,61	102,16	10,05	10,05	1,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-93,54	147,97	0,00	0,00	1.582
2	1,75	0,00	25,50	147,49	0,00	0,00	5.784
3	3,45	2,01	-47,88	0,00	207,11	1097,14	4.325
4	5,05	0,00	22,35	142,06	0,00	0,00	6.355
5	6,75	0,00	69,08	141,55	0,00	0,00	2.049

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-42,16 (-57,99)	27,10	48,20	-103,13	10,05	10,05	1,78
2	1,77	18,89 (20,65)	23,34	126,65	112,05	10,05	10,05	5,43
3	3,45	-67,58 (-67,58)	45,22	96,68	-144,49	10,05	14,07	2,14
4	5,12	17,29 (21,90)	41,34	234,72	124,34	10,05	10,05	5,68
5	6,75	0,40 (9,87)	37,57	655,64	172,21	10,05	10,05	17,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	67,65	141,64	0,00	0,00	2.094
2	1,77	0,00	7,51	141,15	0,00	0,00	18.790
3	3,45	2,01	81,67	0,00	207,11	1087,98	2.536
4	5,12	0,00	19,68	143,49	0,00	0,00	7.290
5	6,75	0,00	-40,47	143,00	0,00	0,00	3.533

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-8,34 (-12,44)	98,30	2251,43	-285,02	10,05	10,05	22,90
2	1,95	-5,17 (-7,91)	82,97	2941,58	-280,34	10,05	10,05	35,45
3	3,75	-42,16 (-42,16)	67,65	191,63	-119,44	10,05	10,05	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	17,53	150,90	0,00	0,00	8.610
2	1,95	0,00	-11,70	148,90	0,00	0,00	12.729
3	3,75	0,00	-27,10	146,91	0,00	0,00	5.420

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	60,64 (47,12)	166,82	578,78	163,47	10,05	10,05	3,47
2	1,95	3,01 (10,01)	151,50	3736,52	246,99	10,05	10,05	24,66
3	3,75	-47,12 (-53,14)	136,17	353,09	-137,80	10,05	10,05	2,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-34,10	159,80	0,00	0,00	4.686
2	1,95	0,00	-29,93	157,81	0,00	0,00	5.272
3	3,75	0,00	-25,76	155,82	0,00	0,00	6.048

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-68,03 (-68,03)	71,12	115,86	-110,83	10,05	10,05	1,63
2	1,95	21,25 (25,16)	55,80	289,63	130,59	10,05	10,05	5,19
3	3,75	0,40 (9,19)	40,47	845,89	192,05	10,05	10,05	20,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-84,80	147,36	0,00	0,00	1.738
2	1,95	0,00	-16,71	145,37	0,00	0,00	8.702
3	3,75	0,00	37,57	143,38	0,00	0,00	3.816

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	8,34 (30,23)	75,78	342,37	136,58	10,05	10,05	4,52
2	1,75	-43,23 (-46,93)	72,07	181,68	-118,31	10,05	10,05	2,52
3	3,45	10,68 (21,89)	34,03	150,64	150,43	14,07	10,05	2,21
4	5,05	-8,81 (-14,04)	30,32	279,59	-129,44	10,05	10,05	9,22
5	6,75	68,03 (68,03)	26,38	39,61	102,16	10,05	10,05	1,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-93,54	147,97	0,00	0,00	1.582
2	1,75	0,00	25,50	147,49	0,00	0,00	5.784
3	3,45	2,01	-47,88	0,00	207,11	1097,14	4.325
4	5,05	0,00	22,35	142,06	0,00	0,00	6.355
5	6,75	0,00	69,08	141,55	0,00	0,00	2.049

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-42,16 (-57,99)	27,10	48,20	-103,13	10,05	10,05	1,78
2	1,77	18,89 (20,65)	23,34	126,65	112,05	10,05	10,05	5,43
3	3,45	-67,58 (-67,58)	45,22	96,68	-144,49	10,05	14,07	2,14
4	5,12	17,29 (21,90)	41,34	234,72	124,34	10,05	10,05	5,68
5	6,75	0,40 (9,87)	37,57	655,64	172,21	10,05	10,05	17,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	67,65	141,64	0,00	0,00	2.094
2	1,77	0,00	7,51	141,15	0,00	0,00	18.790
3	3,45	2,01	81,67	0,00	207,11	1087,98	2.536
4	5,12	0,00	19,68	143,49	0,00	0,00	7.290
5	6,75	0,00	-40,47	143,00	0,00	0,00	3.533

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-8,34 (-12,44)	98,30	2251,43	-285,02	10,05	10,05	22,90
2	1,95	-5,17 (-7,91)	82,97	2941,58	-280,34	10,05	10,05	35,45
3	3,75	-42,16 (-42,16)	67,65	191,63	-119,44	10,05	10,05	2,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	17,53	150,90	0,00	0,00	8.610
2	1,95	0,00	-11,70	148,90	0,00	0,00	12.729
3	3,75	0,00	-27,10	146,91	0,00	0,00	5.420

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	60,64 (47,12)	166,82	578,78	163,47	10,05	10,05	3,47
2	1,95	3,01 (10,01)	151,50	3736,52	246,99	10,05	10,05	24,66
3	3,75	-47,12 (-53,14)	136,17	353,09	-137,80	10,05	10,05	2,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-34,10	159,80	0,00	0,00	4.686
2	1,95	0,00	-29,93	157,81	0,00	0,00	5.272
3	3,75	0,00	-25,76	155,82	0,00	0,00	6.048

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cmVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-68,03 (-68,03)	71,12	115,86	-110,83	10,05	10,05	1,63
2	1,95	21,25 (25,16)	55,80	289,63	130,59	10,05	10,05	5,19
3	3,75	0,40 (9,19)	40,47	845,89	192,05	10,05	10,05	20,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-84,80	147,36	0,00	0,00	1.738
2	1,95	0,00	-16,71	145,37	0,00	0,00	8.702

3	3,75	0,00	37,57	143,38	0,00	0,00	3.816
---	------	------	-------	--------	------	------	-------

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,01 (25,33)	71,46	405,55	143,77	10,05	10,05	5,67
2	1,75	-38,32 (-41,97)	67,75	193,06	-119,60	10,05	10,05	2,85
3	3,45	8,25 (17,80)	31,69	157,44	151,17	14,07	10,05	2,47
4	5,05	-6,41 (-11,30)	27,98	336,56	-135,92	10,05	10,05	12,03
5	6,75	61,28 (61,28)	24,04	40,10	102,21	10,05	10,05	1,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-82,58	147,41	0,00	0,00	1.785
2	1,75	0,00	23,68	146,92	0,00	0,00	6.205
3	3,45	2,01	-40,78	0,00	207,11	1096,33	5.078
4	5,05	0,00	20,88	141,75	0,00	0,00	6.788
5	6,75	0,00	59,62	141,24	0,00	0,00	2.369

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,50 (-56,61)	27,57	50,34	-103,37	10,05	10,05	1,83
2	1,77	17,61 (19,53)	23,80	138,17	113,36	10,05	10,05	5,80
3	3,45	-61,28 (-61,28)	43,71	103,61	-145,26	10,05	14,07	2,37
4	5,12	16,39 (20,44)	39,83	244,46	125,45	10,05	10,05	6,14
5	6,75	-1,29 (-10,43)	36,06	555,96	-160,87	10,05	10,05	15,42

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	64,57	141,70	0,00	0,00	2.195
2	1,77	0,00	8,20	141,21	0,00	0,00	17.222
3	3,45	2,01	75,43	0,00	207,11	1088,07	2.746
4	5,12	0,00	17,32	143,29	0,00	0,00	8.275
5	6,75	0,00	-39,07	142,80	0,00	0,00	3.655

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,01 (-10,00)	86,88	2516,46	-289,73	10,05	10,05	28,97
2	1,95	-3,67 (-6,52)	75,72	3167,47	-272,69	10,05	10,05	41,83
3	3,75	-41,50 (-41,50)	64,57	184,58	-118,64	10,05	10,05	2,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	17,06	149,41	0,00	0,00	8.757
2	1,95	0,00	-12,16	147,96	0,00	0,00	12.165
3	3,75	0,00	-27,57	146,51	0,00	0,00	5.315

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	56,72 (43,93)	147,66	531,25	158,06	10,05	10,05	3,60
2	1,95	2,64 (9,18)	136,51	3699,95	248,88	10,05	10,05	27,10
3	3,75	-43,93 (-49,50)	125,35	347,31	-137,14	10,05	10,05	2,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-32,13	157,31	0,00	0,00	4.896
2	1,95	0,00	-27,96	155,86	0,00	0,00	5.575
3	3,75	0,00	-23,79	154,41	0,00	0,00	6.491

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-61,28 (-61,28)	61,38	110,39	-110,20	10,05	10,05	1,80
2	1,95	20,31 (23,62)	50,23	273,90	128,80	10,05	10,05	5,45
3	3,75	-1,29 (-9,73)	39,07	720,34	-179,39	10,05	10,05	18,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-78,60	146,10	0,00	0,00	1.859
2	1,95	0,00	-14,36	144,65	0,00	0,00	10.073
3	3,75	0,00	36,06	143,20	0,00	0,00	3.971

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 MPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa
A_{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	36,76	36,76	10,05	10,05	27,69	138,26	3,86
2	1,75	-37,68	36,76	10,05	10,05	142,17	28,30	3,95
3	3,45	69,64	38,29	14,07	10,05	50,54	200,91	6,42
4	5,05	-34,77	38,29	10,05	10,05	129,12	26,49	3,65
5	6,75	34,10	38,29	10,05	10,05	26,04	126,25	3,58

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-25,25	22,85	10,05	10,05	96,15	18,81	2,65
2	1,77	34,15	22,85	10,05	10,05	24,72	133,91	3,57
3	3,45	-64,37	21,32	10,05	14,07	202,00	48,42	6,26
4	5,12	28,02	21,32	10,05	10,05	20,51	108,63	2,93
5	6,75	-22,96	21,32	10,05	10,05	87,14	17,15	2,41

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-36,76	107,10	10,05	10,05	105,49	33,11	3,89
2	1,95	-3,42	93,86	10,05	10,05	2,10	6,42	0,48
3	3,75	-25,25	80,62	10,05	10,05	69,34	23,21	2,67

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1,57	247,75	10,05	10,05	10,27	12,25	0,84
2	1,95	1,17	234,51	10,05	10,05	11,40	9,91	0,78
3	3,75	3,92	221,27	10,05	10,05	12,52	7,58	0,89

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,10	101,24	10,05	10,05	97,01	30,84	3,61
2	1,95	-2,41	88,00	10,05	10,05	2,48	5,52	0,40
3	3,75	-22,96	74,76	10,05	10,05	62,38	21,19	2,43

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	32,75	35,80	10,05	10,05	24,93	121,71	3,44
2	1,75	-29,92	35,80	10,05	10,05	109,74	23,04	3,15
3	3,45	52,78	36,41	14,07	10,05	38,87	149,76	4,88
4	5,05	-28,53	36,41	10,05	10,05	103,55	22,16	3,00
5	6,75	31,68	36,41	10,05	10,05	24,27	116,90	3,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,23	19,79	10,05	10,05	72,06	14,53	2,02
2	1,77	25,11	19,79	10,05	10,05	18,44	97,01	2,63
3	3,45	-52,55	19,18	10,05	14,07	159,50	38,50	4,97
4	5,12	22,65	19,18	10,05	10,05	16,76	86,89	2,37
5	6,75	-18,31	19,18	10,05	10,05	68,46	13,87	1,92

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,75	88,87	10,05	10,05	96,93	29,05	3,46
2	1,95	-0,65	75,63	10,05	10,05	3,02	3,85	0,27
3	3,75	-19,23	62,39	10,05	10,05	52,35	17,73	2,03

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-0,63	196,69	10,05	10,05	8,54	9,33	0,63
2	1,95	-0,25	183,45	10,05	10,05	8,63	8,04	0,58
3	3,75	1,57	170,21	10,05	10,05	8,72	6,74	0,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-31,68	86,52	10,05	10,05	93,53	28,14	3,35
2	1,95	-0,25	73,28	10,05	10,05	3,17	3,48	0,24
3	3,75	-18,31	60,05	10,05	10,05	49,57	16,93	1,93

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	30,07	35,16	10,05	10,05	23,09	110,67	3,16
2	1,75	-24,75	35,16	10,05	10,05	88,14	19,53	2,61
3	3,45	41,54	35,16	14,07	10,05	31,08	115,67	3,85
4	5,05	-24,37	35,16	10,05	10,05	86,51	19,27	2,57
5	6,75	30,07	35,16	10,05	10,05	23,09	110,67	3,16

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,21	17,75	10,05	10,05	56,01	11,68	1,60
2	1,77	19,08	17,75	10,05	10,05	14,25	72,41	2,00
3	3,45	-44,67	17,75	10,05	14,07	131,18	31,89	4,10
4	5,12	19,08	17,75	10,05	10,05	14,25	72,39	2,00
5	6,75	-15,21	17,75	10,05	10,05	56,01	11,68	1,60

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,07	76,71	10,05	10,05	91,23	26,33	3,18
2	1,95	1,20	63,47	10,05	10,05	3,64	2,13	0,26
3	3,75	-15,21	50,24	10,05	10,05	41,03	14,09	1,61

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	0,00	162,65	10,05	10,05	7,39	7,39	0,49
2	1,95	0,00	149,41	10,05	10,05	6,79	6,79	0,45
3	3,75	0,00	136,17	10,05	10,05	6,19	6,19	0,41

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,07	76,71	10,05	10,05	91,23	26,33	3,18
2	1,95	1,20	63,47	10,05	10,05	3,64	2,13	0,26
3	3,75	-15,21	50,24	10,05	10,05	41,03	14,09	1,61

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	32,75	35,80	10,05	10,05	24,93	121,71	3,44
2	1,75	-29,92	35,80	10,05	10,05	109,74	23,04	3,15

3	3,45	52,78	36,41	14,07	10,05	38,87	149,76	4,88
4	5,05	-28,53	36,41	10,05	10,05	103,55	22,16	3,00
5	6,75	31,68	36,41	10,05	10,05	24,27	116,90	3,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,23	19,79	10,05	10,05	72,06	14,53	2,02
2	1,77	25,11	19,79	10,05	10,05	18,44	97,01	2,63
3	3,45	-52,55	19,18	10,05	14,07	159,50	38,50	4,97
4	5,12	22,65	19,18	10,05	10,05	16,76	86,89	2,37
5	6,75	-18,31	19,18	10,05	10,05	68,46	13,87	1,92

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,75	88,87	10,05	10,05	96,93	29,05	3,46
2	1,95	-0,65	75,63	10,05	10,05	3,02	3,85	0,27
3	3,75	-19,23	62,39	10,05	10,05	52,35	17,73	2,03

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-0,63	196,69	10,05	10,05	8,54	9,33	0,63
2	1,95	0,47	183,45	10,05	10,05	8,63	8,04	0,58
3	3,75	1,57	170,21	10,05	10,05	8,72	6,74	0,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-31,68	86,52	10,05	10,05	93,53	28,14	3,35
2	1,95	-0,25	73,28	10,05	10,05	3,17	3,48	0,24
3	3,75	-18,31	60,05	10,05	10,05	49,57	16,93	1,93

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	30,07	35,16	10,05	10,05	23,09	110,67	3,16
2	1,75	-24,75	35,16	10,05	10,05	88,14	19,53	2,61
3	3,45	41,54	35,16	14,07	10,05	31,08	115,67	3,85
4	5,05	-24,37	35,16	10,05	10,05	86,51	19,27	2,57
5	6,75	30,07	35,16	10,05	10,05	23,09	110,67	3,16

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,21	17,75	10,05	10,05	56,01	11,68	1,60
2	1,77	19,08	17,75	10,05	10,05	14,25	72,41	2,00
3	3,45	-44,67	17,75	10,05	14,07	131,18	31,89	4,10
4	5,12	19,08	17,75	10,05	10,05	14,25	72,39	2,00
5	6,75	-15,21	17,75	10,05	10,05	56,01	11,68	1,60

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,07	76,71	10,05	10,05	91,23	26,33	3,18
2	1,95	1,20	63,47	10,05	10,05	3,64	2,13	0,26
3	3,75	-15,21	50,24	10,05	10,05	41,03	14,09	1,61

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	0,00	162,65	10,05	10,05	7,39	7,39	0,49
2	1,95	0,00	149,41	10,05	10,05	6,79	6,79	0,45
3	3,75	0,00	136,17	10,05	10,05	6,19	6,19	0,41

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,07	76,71	10,05	10,05	91,23	26,33	3,18
2	1,95	1,20	63,47	10,05	10,05	3,64	2,13	0,26
3	3,75	-15,21	50,24	10,05	10,05	41,03	14,09	1,61

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	28,85	37,42	10,05	10,05	22,46	104,43	3,04
2	1,75	-33,28	37,42	10,05	10,05	123,20	25,42	3,50
3	3,45	66,25	34,32	14,07	10,05	50,61	201,81	6,43
4	5,05	-37,38	34,32	10,05	10,05	142,09	27,89	3,92
5	6,75	38,34	34,32	10,05	10,05	28,53	146,15	4,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-23,67	20,44	10,05	10,05	90,59	17,54	2,48
2	1,77	27,82	20,44	10,05	10,05	20,30	108,18	2,91
3	3,45	-71,25	23,54	10,05	14,07	210,86	50,49	6,53

4	5,12	38,71	23,54	10,05	10,05	27,80	152,91	4,04
5	6,75	-26,50	23,54	10,05	10,05	101,12	19,70	2,78

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-28,85	91,62	10,05	10,05	79,44	26,48	3,05
2	1,95	-2,42	78,39	10,05	10,05	2,03	5,09	0,38
3	3,75	-23,67	65,15	10,05	10,05	69,65	21,06	2,50

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	3,59	243,07	10,05	10,05	13,31	8,78	0,94
2	1,95	-1,99	229,83	10,05	10,05	9,19	11,70	0,81
3	3,75	-7,57	216,59	10,05	10,05	5,06	14,62	1,09

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-38,34	110,03	10,05	10,05	110,79	34,42	4,05
2	1,95	-4,13	96,79	10,05	10,05	1,79	7,00	0,53
3	3,75	-26,50	83,55	10,05	10,05	73,24	24,29	2,80

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	29,58	36,07	10,05	10,05	22,84	108,18	3,11
2	1,75	-28,17	36,07	10,05	10,05	102,16	21,89	2,96
3	3,45	51,42	34,83	14,07	10,05	38,90	150,12	4,88
4	5,05	-29,57	34,83	10,05	10,05	108,73	22,73	3,11
5	6,75	33,38	34,83	10,05	10,05	25,27	124,86	3,50

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,60	18,83	10,05	10,05	69,84	14,03	1,95
2	1,77	22,57	18,83	10,05	10,05	16,67	86,72	2,36
3	3,45	-55,30	20,07	10,05	14,07	163,05	39,33	5,08
4	5,12	26,93	20,07	10,05	10,05	19,68	104,60	2,82
5	6,75	-19,73	20,07	10,05	10,05	74,05	14,89	2,07

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,58	82,68	10,05	10,05	86,49	26,41	3,13
2	1,95	-0,25	69,44	10,05	10,05	3,00	3,31	0,22
3	3,75	-18,60	56,20	10,05	10,05	52,47	16,88	1,97

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1,44	194,82	10,05	10,05	9,76	7,94	0,67
2	1,95	-0,80	181,58	10,05	10,05	7,75	8,75	0,60
3	3,75	-3,03	168,34	10,05	10,05	5,74	9,56	0,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-33,38	90,04	10,05	10,05	99,05	29,57	3,53
2	1,95	-0,93	76,80	10,05	10,05	2,90	4,08	0,29
3	3,75	-19,73	63,56	10,05	10,05	53,92	18,17	2,08

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	29,58	36,07	10,05	10,05	22,84	108,18	3,11
2	1,75	-28,17	36,07	10,05	10,05	102,16	21,89	2,96
3	3,45	51,42	34,83	14,07	10,05	38,90	150,12	4,88
4	5,05	-29,57	34,83	10,05	10,05	108,73	22,73	3,11
5	6,75	33,38	34,83	10,05	10,05	25,27	124,86	3,50

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,60	18,83	10,05	10,05	69,84	14,03	1,95
2	1,77	22,57	18,83	10,05	10,05	16,67	86,72	2,36
3	3,45	-55,30	20,07	10,05	14,07	163,05	39,33	5,08
4	5,12	26,93	20,07	10,05	10,05	19,68	104,60	2,82
5	6,75	-19,73	20,07	10,05	10,05	74,05	14,89	2,07

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,58	82,68	10,05	10,05	86,49	26,41	3,13
2	1,95	-0,25	69,44	10,05	10,05	3,00	3,31	0,22
3	3,75	-18,60	56,20	10,05	10,05	52,47	16,88	1,97

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1,44	194,82	10,05	10,05	9,76	7,94	0,67
2	1,95	-0,80	181,58	10,05	10,05	7,75	8,75	0,60
3	3,75	-3,03	168,34	10,05	10,05	5,74	9,56	0,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-33,38	90,04	10,05	10,05	99,05	29,57	3,53
2	1,95	-0,93	76,80	10,05	10,05	2,90	4,08	0,29
3	3,75	-19,73	63,56	10,05	10,05	53,92	18,17	2,08

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79
2	1,75	-17,38	32,37	10,05	10,05	58,28	14,33	1,84
3	3,45	54,27	48,66	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-31,39	50,35	10,05	10,05	109,03	25,23	3,31
5	6,75	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88
2	1,77	18,48	26,97	10,05	10,05	14,63	65,44	1,95
3	3,45	-34,69	18,04	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	1,99
5	6,75	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94
3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,56	164,93	10,05	10,05	37,12	27,48	2,61
2	1,95	-1,18	150,74	10,05	10,05	6,11	7,59	0,52
3	3,75	19,79	136,55	10,05	10,05	21,55	25,83	2,01

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32
2	1,75	-17,06	30,87	10,05	10,05	57,62	13,99	1,80
3	3,45	50,64	45,35	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-28,76	47,04	10,05	10,05	99,48	23,19	3,03
5	6,75	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98
2	1,77	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,43	1,92
3	3,45	-34,19	17,81	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,77	1,94
5	6,75	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,96	156,55	10,05	10,05	27,09	24,07	2,22
2	1,95	-0,84	144,26	10,05	10,05	6,03	7,08	0,48
3	3,75	16,87	131,97	10,05	10,05	18,80	17,39	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,52	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21
2	1,75	-32,58	50,45	10,05	10,05	114,04	26,04	3,43
3	3,45	28,70	34,16	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-17,99	32,47	10,05	10,05	60,78	14,75	1,90
5	6,75	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77
2	1,77	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	2,00
3	3,45	-54,48	28,74	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	18,47	26,97	10,05	10,05	14,63	65,41	1,95
5	6,75	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	25,56	164,93	10,05	10,05	27,48	37,12	2,61
2	1,95	1,18	150,74	10,05	10,05	7,59	6,11	0,52
3	3,75	-19,79	136,55	10,05	10,05	25,83	21,55	2,01

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94

3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86
---	------	-------	-------	-------	-------	-------	------	------

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17
2	1,75	-29,83	47,14	10,05	10,05	103,95	23,92	3,14
3	3,45	28,68	32,66	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-17,52	30,97	10,05	10,05	59,52	14,31	1,85
5	6,75	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64
2	1,77	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,78	1,94
3	3,45	-51,06	26,70	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,41	1,92
5	6,75	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,52	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,96	156,55	10,05	10,05	24,07	27,09	2,22
2	1,95	0,84	144,26	10,05	10,05	7,08	6,03	0,48
3	3,75	-16,87	131,97	10,05	10,05	17,39	18,80	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79
2	1,75	-17,38	32,37	10,05	10,05	58,28	14,33	1,84
3	3,45	54,27	48,66	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-31,39	50,35	10,05	10,05	109,03	25,23	3,31
5	6,75	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88
2	1,77	18,48	26,97	10,05	10,05	14,63	65,44	1,95
3	3,45	-34,69	18,04	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	1,99
5	6,75	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94
3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,56	164,93	10,05	10,05	37,12	27,48	2,61
2	1,95	-1,18	150,74	10,05	10,05	6,11	7,59	0,52
3	3,75	19,79	136,55	10,05	10,05	21,55	25,83	2,01

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32
2	1,75	-17,06	30,87	10,05	10,05	57,62	13,99	1,80
3	3,45	50,64	45,35	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-28,76	47,04	10,05	10,05	99,48	23,19	3,03
5	6,75	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98
2	1,77	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,43	1,92
3	3,45	-34,19	17,81	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,77	1,94
5	6,75	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,96	156,55	10,05	10,05	27,09	24,07	2,22
2	1,95	-0,84	144,26	10,05	10,05	6,03	7,08	0,48
3	3,75	16,87	131,97	10,05	10,05	18,80	17,39	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,52	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21
2	1,75	-32,58	50,45	10,05	10,05	114,04	26,04	3,43
3	3,45	28,70	34,16	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-17,99	32,47	10,05	10,05	60,78	14,75	1,90
5	6,75	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77
2	1,77	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	2,00
3	3,45	-54,48	28,74	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	18,47	26,97	10,05	10,05	14,63	65,41	1,95
5	6,75	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	25,56	164,93	10,05	10,05	27,48	37,12	2,61
2	1,95	1,18	150,74	10,05	10,05	7,59	6,11	0,52
3	3,75	-19,79	136,55	10,05	10,05	25,83	21,55	2,01

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94
3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17
2	1,75	-29,83	47,14	10,05	10,05	103,95	23,92	3,14
3	3,45	28,68	32,66	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-17,52	30,97	10,05	10,05	59,52	14,31	1,85
5	6,75	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64
2	1,77	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,78	1,94
3	3,45	-51,06	26,70	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,41	1,92
5	6,75	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,52	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,96	156,55	10,05	10,05	24,07	27,09	2,22
2	1,95	0,84	144,26	10,05	10,05	7,08	6,03	0,48
3	3,75	-16,87	131,97	10,05	10,05	17,39	18,80	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79
2	1,75	-17,38	32,37	10,05	10,05	58,28	14,33	1,84
3	3,45	54,27	48,66	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-31,39	50,35	10,05	10,05	109,03	25,23	3,31
5	6,75	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88
2	1,77	18,48	26,97	10,05	10,05	14,63	65,44	1,95
3	3,45	-34,69	18,04	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	1,99
5	6,75	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94
3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,56	164,93	10,05	10,05	37,12	27,48	2,61
2	1,95	-1,18	150,74	10,05	10,05	6,11	7,59	0,52
3	3,75	19,79	136,55	10,05	10,05	21,55	25,83	2,01

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32
2	1,75	-17,06	30,87	10,05	10,05	57,62	13,99	1,80
3	3,45	50,64	45,35	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-28,76	47,04	10,05	10,05	99,48	23,19	3,03
5	6,75	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98
2	1,77	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,43	1,92
3	3,45	-34,19	17,81	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,77	1,94
5	6,75	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,96	156,55	10,05	10,05	27,09	24,07	2,22
2	1,95	-0,84	144,26	10,05	10,05	6,03	7,08	0,48
3	3,75	16,87	131,97	10,05	10,05	18,80	17,39	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,92	52,14	10,05	10,05	18,23	64,04	2,21
2	1,75	-32,58	50,45	10,05	10,05	114,04	26,04	3,43
3	3,45	28,70	34,16	14,07	10,05	40,80	150,20	5,04
4	5,05	-17,99	32,47	10,05	10,05	60,78	14,75	1,90
5	6,75	45,79	30,68	10,05	10,05	33,15	179,53	4,79

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,45	21,52	10,05	10,05	101,88	19,49	2,77
2	1,77	19,00	19,80	10,05	10,05	14,38	71,10	2,00
3	3,45	-54,48	28,74	10,05	14,07	157,58	39,45	5,02
4	5,12	18,47	26,97	10,05	10,05	14,63	65,41	1,95
5	6,75	-8,30	25,25	10,05	10,05	23,35	7,55	0,88

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,92	85,91	10,05	10,05	49,17	20,36	2,20
2	1,95	-1,56	71,72	10,05	10,05	2,27	4,24	0,31
3	3,75	-26,45	57,54	10,05	10,05	84,84	22,44	2,80

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	25,56	164,93	10,05	10,05	27,48	37,12	2,61
2	1,95	1,18	150,74	10,05	10,05	7,59	6,11	0,52

3	3,75	-19,79	136,55	10,05	10,05	25,83	21,55	2,01
---	------	--------	--------	-------	-------	-------	-------	------

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-45,79	74,42	10,05	10,05	158,61	36,88	4,83
2	1,95	9,20	60,23	10,05	10,05	9,92	13,07	0,94
3	3,75	-8,30	46,04	10,05	10,05	14,75	8,65	0,86

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,52	48,83	10,05	10,05	17,71	63,87	2,17
2	1,75	-29,83	47,14	10,05	10,05	103,95	23,92	3,14
3	3,45	28,68	32,66	14,07	10,05	38,07	140,17	4,70
4	5,05	-17,52	30,97	10,05	10,05	59,52	14,31	1,85
5	6,75	41,32	29,18	10,05	10,05	30,05	161,30	4,32

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,24	21,29	10,05	10,05	96,84	18,66	2,64
2	1,77	18,43	19,58	10,05	10,05	13,98	68,78	1,94
3	3,45	-51,06	26,70	10,05	14,07	147,77	36,95	4,70
4	5,12	18,24	24,93	10,05	10,05	14,31	65,41	1,92
5	6,75	-9,25	23,22	10,05	10,05	28,22	8,07	0,98

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,52	80,16	10,05	10,05	49,96	19,74	2,16
2	1,95	-0,75	67,87	10,05	10,05	2,61	3,56	0,25
3	3,75	-25,24	55,58	10,05	10,05	80,63	21,46	2,67

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,96	156,55	10,05	10,05	24,07	27,09	2,22
2	1,95	0,84	144,26	10,05	10,05	7,08	6,03	0,48
3	3,75	-16,87	131,97	10,05	10,05	17,39	18,80	1,69

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-41,32	70,20	10,05	10,05	141,71	33,53	4,36
2	1,95	7,78	57,91	10,05	10,05	8,59	8,84	0,78
3	3,75	-9,25	45,62	10,05	10,05	18,60	9,38	0,96

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kNm
M_n	Momento, espresso 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° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	32,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,78	0,11	0,30	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	31,68	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,23	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,11	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,12	0,15	0,30	193,68	0,000046
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,65	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,31	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,65	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,23	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,68	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,31	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,63	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,47	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,57	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,07	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	41,54	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,37	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,07	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,08	0,00	0,20	0,00	0,000000

3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-44,67	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,08	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,07	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,20	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,07	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,20	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,07	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	41,54	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,37	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-44,67	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,07	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,20	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,07	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,20	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000

2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,86	0,11	0,30	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	33,38	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,60	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-55,30	0,16	0,30	193,68	0,000047
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,93	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,73	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,60	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,38	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,93	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,73	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,44	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,80	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,03	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	45,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,38	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	54,27	0,11	0,30	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,39	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,92	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,48	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,48	0,15	0,30	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-45,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,20	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,18	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,79	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	41,32	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	50,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,76	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,52	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,24	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-51,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,43	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-41,32	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	7,78	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,52	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,96	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	54,27	0,11	0,30	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,99	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	45,79	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,48	0,15	0,30	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,47	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-45,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,20	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,18	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,79	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,52	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,83	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	50,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,52	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	41,32	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,43	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-51,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,24	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,52	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-41,32	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	7,78	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	21,96	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-16,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	45,79	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,38	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	54,27	0,11	0,20	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,39	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,92	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,48	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,48	0,15	0,20	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-45,79	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,20	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,18	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,79	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	41,32	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	50,64	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,76	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,52	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,24	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-51,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,43	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-41,32	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	7,78	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,52	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,96	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,87	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,58	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	54,27	0,11	0,20	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,99	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	45,79	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,48	0,15	0,20	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,47	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,45	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-45,79	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,20	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,30	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,18	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,79	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,52	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,83	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	50,64	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,52	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	41,32	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,43	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-51,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,24	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,52	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,24	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-41,32	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	7,78	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	21,96	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,95	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-16,87	0,00	0,20	0,00	0,000000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,1806	1,1840	0,1877	0,5997
1,75	-1,1818	1,1835	0,2097	0,5318
3,45	-1,1830	1,1830	0,2262	0,5717
5,05	-1,1835	1,1819	0,2093	0,5331
6,67	-1,1840	1,1806	0,1877	0,6144

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,5285	1,5307	0,1895	0,6042
1,77	-1,5290	1,5301	0,2587	0,6439
3,45	-1,5293	1,5293	0,2316	0,5829
5,12	-1,5301	1,5290	0,2587	0,6539
6,75	-1,5307	1,5285	0,1895	0,6190

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,1806	1,1840	0,1877	0,5997
1,95	-1,3731	1,3836	0,1887	0,6021
3,75	-1,5285	1,5307	0,1895	0,6042

Inviluppo spostamenti piedritto centrale

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,1830	1,1830	0,2262	0,5717
1,95	-1,3483	1,3483	0,2290	0,5774
3,75	-1,5293	1,5293	0,2316	0,5829

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,1840	1,1806	0,1877	0,6144
1,95	-1,3836	1,3731	0,1887	0,6168
3,75	-1,5307	1,5285	0,1895	0,6190

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]
0,15	-68,03	-6,01	-135,17	-59,62	24,04	75,78
1,75	4,55	49,36	-18,92	25,50	27,75	72,07
3,45	-91,52	-8,25	-157,37	-40,78	31,69	68,13
5,05	6,41	48,98	-22,06	22,35	27,98	71,84
6,75	-68,03	-6,01	59,62	139,00	24,04	75,78

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-42,16	0,40	39,07	106,37	17,75	37,57
1,77	16,40	45,14	-19,66	8,20	17,75	41,34
3,45	-93,87	-17,34	49,93	153,89	17,75	45,22
5,12	16,39	51,29	-8,18	19,68	17,75	41,34
6,75	-42,16	0,40	-110,33	-39,07	17,75	37,57

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-68,03	-6,01	17,06	84,80	61,38	140,80
1,95	-5,17	21,25	-12,16	16,71	50,23	123,59
3,75	-42,16	0,40	-37,57	-17,75	39,07	106,37

Inviluppo sollecitazioni piedritto centrale

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-60,64	60,64	-34,10	34,10	147,66	326,22
1,95	-3,01	3,01	-29,93	29,93	136,51	309,01
3,75	-47,12	47,12	-25,76	25,76	125,35	291,80

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-68,03	-6,01	-84,80	-17,06	61,38	144,76
1,95	-5,57	21,25	-16,71	12,16	50,23	127,54
3,75	-42,16	0,40	17,75	37,57	39,07	110,33

Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione**

X [m]	σ_{\min} [MPa]	σ_{\max} [MPa]
0,15	0,047	0,150
1,75	0,052	0,133
3,45	0,057	0,143
5,05	0,052	0,133
6,75	0,047	0,154

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,32
1,75	10,05	10,05	2,20
3,45	14,07	10,05	1,56
5,05	10,05	10,05	2,14
6,75	10,05	10,05	1,26

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	144,13	0,00	0,00	0,00
1,75	144,13	0,00	0,00	0,00
3,45	0,00	207,11	1093,03	2,01
5,05	144,13	0,00	0,00	0,00
6,75	144,13	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,78
1,77	10,05	10,05	2,31
3,45	10,05	14,07	1,48
5,12	10,05	10,05	2,00
6,75	10,05	10,05	1,70

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	141,04	0,00	0,00	0,00
1,77	141,04	0,00	0,00	0,00
3,45	0,00	207,11	1088,56	2,01
5,12	141,04	0,00	0,00	0,00
6,75	141,04	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{ri}	A _{rs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,63
1,95	10,05	10,05	5,19
3,75	10,05	10,05	2,83

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	151,04	0,00	0,00	0,00
1,95	148,80	0,00	0,00	0,00
3,75	146,56	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{ri}	A _{rs}	CS
0,15	10,05	10,05	3,47
1,95	10,05	10,05	16,91
3,75	10,05	10,05	2,59

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	165,70	0,00	0,00	0,00
1,95	163,46	0,00	0,00	0,00
3,75	161,22	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{ri}	A _{rs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,63
1,95	10,05	10,05	5,19
3,75	10,05	10,05	2,83

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	151,04	0,00	0,00	0,00
1,95	148,80	0,00	0,00	0,00
3,75	146,56	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{ri}	A _{rs}	σ _c	σ _{ri}	σ _{rs}
0,15	10,05	10,05	4,788	179,525	33,147
1,75	10,05	10,05	3,953	28,299	142,170
3,45	14,07	10,05	6,434	201,813	50,613
5,05	10,05	10,05	3,919	27,888	142,086
6,75	10,05	10,05	4,788	179,525	33,147

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,15	10,05	10,05	2,771	19,490	101,883
1,77	10,05	10,05	3,571	133,913	24,719
3,45	10,05	14,07	6,534	50,494	210,859
5,12	10,05	10,05	4,044	152,911	27,802
6,75	10,05	10,05	2,778	19,703	101,883

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,15	10,05	10,05	4,829	36,884	158,608
1,95	10,05	10,05	0,940	13,067	9,917
3,75	10,05	10,05	2,796	23,206	84,836

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,15	10,05	10,05	2,615	37,125	37,125
1,95	10,05	10,05	0,810	11,698	11,395
3,75	10,05	10,05	2,011	25,827	25,827

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,15	10,05	10,05	4,829	36,884	158,608
1,95	10,05	10,05	0,940	13,067	9,917
3,75	10,05	10,05	2,801	24,287	84,836

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]
<i>Qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Qr</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Nγ	N'c	N'q	N'γ	qu	Qu	Qy	FS
1	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,398	92442,91	474,01	195,02
2	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,140	42368,85	364,62	116,20
3	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,310	91840,20	906,02	101,37
4	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,103	42111,85	736,23	57,20
5	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,358	92167,33	792,61	116,28
6	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,123	42250,52	639,63	66,06
7	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,117	90507,72	890,67	101,62
8	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,020	41539,32	723,16	57,44
9	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,270	91566,28	786,48	116,43
10	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,086	41990,61	634,40	66,19
11	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
12	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
13	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
14	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
15	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20
16	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
17	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,927	82293,26	554,43	148,43
18	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,871	81907,17	498,81	164,20

Elenco prezzi unitari

Prezzo calcestruzzo in fondazione	Euro/m ³	61.97
Prezzo calcestruzzo in elevazione	Euro/m ³	72.30
Prezzo casseri	Euro/m ²	13.94
Prezzo acciaio	Euro/Kg	0.90

Computo dei ferri

Diametro [mm]	Lunghezza [m]	Peso [kN]
16,00	313,92	4,8590
10,00	144,00	0,8707
8,00	52,49	0,2031

Computo delle quantità

Volume calcestruzzo in fondazione	mc	2.07
Volume calcestruzzo in elevazione	mc	5.04
Superficie casseri	mq	26.40
Acciaio per armature	Kg	604.97

Computo metrico

Descrizione	U.M.	Quantità	Prezzo U.	Importo(Euro)
Calcestruzzo in elevazione	(mc)	5.04	72.30	364.39
Calcestruzzo in fondazione	(mc)	2.07	61.97	128.28
Acciaio per armature	(Kg)	604.97	0.90	544.47
Casseformi	(mq)	26.40	13.94	368.02

Importo totale(per metro lineare)Euro 1405.16

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,60	[m]
Larghezza esterna	3,60	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,30	[m]
Spessore traverso	0,30	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Depositi	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls tesolo/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
<i>Forze distribuite</i>	
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 (TS1)

Distr	Terreno	X _i = -1,50	X _f = 1,50	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 1,50	X _f = 4,50	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	X _i = 1,95	X _f = 4,95	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 4,95	X _f = 7,95	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr	Fondaz.	X _i = 0,30	X _f = 3,30	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	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

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

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

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

con:

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

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

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

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

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 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 $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 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 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{\tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	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 sismicheCoefficienti 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_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto

 γ Ψ

C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

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

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Combinazione n° 19 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Frequente)

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

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 29 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 30 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 32 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 33 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 34 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 36 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 37 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kNm
V	taglio espresso in kN
SN	sforzo normale espresso in kN
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Terzaghi

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]
Attiva	[combinazione 36]
Attiva	[combinazione 37]
Attiva	[combinazione 38]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	43.612776
Longitudine	12.293281
Comune	
Provincia	
Regione	

Punti di interpolazione del reticolo 20740 - 20739 - 20961 - 20962

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.73 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.13
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 31.51$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 15.75$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.17 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 14.34$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 7.17$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico 35,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,000
10	0,306	0,000
11	0,244	0,524
12	0,244	0,545
13	0,244	0,545
14	0,244	0,524
15	0,244	0,524
16	0,244	0,545
17	0,244	0,545
18	0,244	0,524
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,000
25	0,244	0,000
26	0,244	0,000
27	0,244	0,357
28	0,244	0,325
29	0,244	0,357
30	0,244	0,325
31	0,244	0,357
32	0,244	0,325
33	0,244	0,357
34	0,244	0,325
35	0,244	0,357
36	0,244	0,325
37	0,244	0,357
38	0,244	0,325

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	36
Numero elementi trasverso	19
Numero elementi piedritto sinistro	34
Numero elementi piedritto destro	34
Numero molle fondazione	37
Numero molle piedritto sinistro	35
Numero molle piedritto destro	35

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	37050,0
-2,55	0,45	61855,2
0,45	2,55	78394,7
2,55	5,55	53589,5
5,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 13885,2 [Pa]	Pressione inf. 33845,8 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12029,7 [Pa]	Pressione inf. 31990,3 [Pa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	49630,4
0,45	2,55	63719,5
2,55	5,55	42589,2
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14375,2 [Pa]	Pressione inf. 34186,9 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Piedritto destro Pressione sup. 12335,7 [Pa] Pressione inf. 32147,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	37050,0
-2,55	0,45	46972,1
0,45	2,55	53587,9
2,55	5,55	43665,8
5,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10544,2 [Pa] Pressione inf. 30504,8 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9802,0 [Pa] Pressione inf. 29762,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	36952,1
0,45	2,55	42587,8
2,55	5,55	34135,7
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10703,0 [Pa] Pressione inf. 30514,7 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9887,2 [Pa] Pressione inf. 29698,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	37050,0
0,90	3,90	61855,2
3,90	6,00	78394,7
6,00	9,00	53589,5
9,00	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8316,9 [Pa] Pressione inf. 28277,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 16950,2 [Pa] Pressione inf. 36910,8 [Pa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0

0,90	3,90	49630,4
3,90	6,00	63719,5
6,00	9,00	42589,2
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 17744,1 [Pa]	Pressione inf. 37555,8 [Pa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	37050,0
0,90	3,90	46972,1
3,90	6,00	53587,9
6,00	9,00	43665,8
9,00	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 11770,2 [Pa]	Pressione inf. 31730,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	36952,1
3,90	6,00	42587,8
6,00	9,00	34135,7
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12050,6 [Pa]	Pressione inf. 31862,3 [Pa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14173,9 [Pa]	Pressione inf. 14173,9 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14173,9 [Pa]	Pressione inf. 14173,9 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14173,9 [Pa]	Pressione inf. 14173,9 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 14173,9 [Pa] Pressione inf. 14173,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	46874,2
0,45	2,55	59125,7
2,55	5,55	40751,4
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10522,3 [Pa] Pressione inf. 25876,6 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9147,8 [Pa] Pressione inf. 24502,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	35849,7
0,45	2,55	40750,3
2,55	5,55	33400,6
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8047,5 [Pa] Pressione inf. 23401,8 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 22852,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0

-2,55	0,45	35849,7
0,45	2,55	40750,3
2,55	5,55	33400,6
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8047,5 [Pa]	Pressione inf. 23401,8 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7497,7 [Pa]	Pressione inf. 22852,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	46874,2
3,90	6,00	59125,7
6,00	9,00	40751,4
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12792,7 [Pa]	Pressione inf. 28147,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8955,6 [Pa]	Pressione inf. 24310,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8955,6 [Pa]	Pressione inf. 24310,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,337
0,96	0,000	0,298
1,80	0,000	0,278
2,64	0,000	0,298
3,45	-0,001	0,337

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,340
0,90	0,000	0,369
1,80	0,000	0,387
2,55	0,000	0,374
3,45	0,000	0,340

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,337
1,80	-0,022	0,339
3,45	0,000	0,340

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,337
1,80	0,022	0,339
3,45	0,000	0,340

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,257
0,96	0,000	0,230
1,80	0,000	0,215
2,64	0,000	0,230
3,45	-0,001	0,257

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,259
0,90	0,000	0,279
1,80	0,000	0,292
2,55	0,000	0,283
3,45	0,000	0,259

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,257
1,80	-0,012	0,258
3,45	0,000	0,259

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,257
1,80	0,012	0,258
3,45	0,000	0,259

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,062	0,657

0,96	0,062	0,587
1,80	0,062	0,545
2,64	0,061	0,566
3,45	0,061	0,617

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,036	0,662
0,90	0,036	0,708
1,80	0,036	0,730
2,55	0,036	0,695
3,45	0,035	0,622

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,062	0,657
1,80	0,005	0,660
3,45	0,036	0,662

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,617
1,80	0,092	0,620
3,45	0,035	0,622

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,069	0,525
0,96	0,068	0,475
1,80	0,068	0,445
2,64	0,067	0,462
3,45	0,067	0,503

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,061	0,529
0,90	0,061	0,566
1,80	0,061	0,585
2,55	0,060	0,560
3,45	0,060	0,507

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,069	0,525
1,80	0,036	0,527
3,45	0,061	0,529

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,067	0,503
1,80	0,093	0,505
3,45	0,060	0,507

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,025	0,552
0,96	0,025	0,502
1,80	0,025	0,474
2,64	0,024	0,494
3,45	0,024	0,536

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,015	0,556
0,90	0,015	0,592
1,80	0,014	0,611
2,55	0,014	0,590
3,45	0,014	0,540

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,025	0,552
1,80	-0,011	0,554
3,45	0,015	0,556

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,024	0,536
1,80	0,050	0,538
3,45	0,014	0,540

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,028	0,440
0,96	0,027	0,405
1,80	0,027	0,384
2,64	0,027	0,400
3,45	0,026	0,431

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,025	0,443
0,90	0,025	0,469
1,80	0,024	0,485
2,55	0,024	0,469
3,45	0,024	0,434

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,028	0,440
1,80	0,008	0,442
3,45	0,025	0,443

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,026	0,431
1,80	0,044	0,433
3,45	0,024	0,434

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,286	0,627
0,96	-0,287	0,546
1,80	-0,287	0,496
2,64	-0,287	0,497
3,45	-0,288	0,516

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,460	0,631
0,90	-0,460	0,646
1,80	-0,461	0,645
2,55	-0,461	0,603
3,45	-0,461	0,520

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,286	0,627
1,80	-0,410	0,629
3,45	-0,460	0,631

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,288	0,516
1,80	-0,345	0,518
3,45	-0,461	0,520

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,315	0,532
0,96	-0,315	0,455
1,80	-0,315	0,403
2,64	-0,316	0,389
3,45	-0,316	0,384

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,532	0,536
0,90	-0,532	0,530
1,80	-0,532	0,513
2,55	-0,533	0,467
3,45	-0,533	0,387

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,315	0,532
1,80	-0,447	0,534
3,45	-0,532	0,536

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,316	0,384
1,80	-0,409	0,386
3,45	-0,533	0,387

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,114	0,540
0,96	-0,114	0,486
1,80	-0,115	0,454
2,64	-0,115	0,466
3,45	-0,115	0,496

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,184	0,544
0,90	-0,184	0,567
1,80	-0,184	0,577
2,55	-0,184	0,553
3,45	-0,185	0,499

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,114	0,540
1,80	-0,176	0,542

3,45	-0,184	0,544
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,115	0,496
1,80	-0,125	0,498
3,45	-0,185	0,499

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,126	0,443
0,96	-0,126	0,397
1,80	-0,126	0,367
2,64	-0,127	0,370
3,45	-0,127	0,383

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,213	0,445
0,90	-0,213	0,455
1,80	-0,213	0,456
2,55	-0,213	0,432
3,45	-0,213	0,386

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,126	0,443
1,80	-0,185	0,444
3,45	-0,213	0,445

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,127	0,383
1,80	-0,157	0,385
3,45	-0,213	0,386

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,780	0,038
0,96	0,780	0,172
1,80	0,779	0,298
2,64	0,779	0,447
3,45	0,779	0,626

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,539	0,039
0,90	1,539	0,196
1,80	1,539	0,362
2,55	1,538	0,482
3,45	1,538	0,628

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,780	0,038
1,80	1,164	0,038
3,45	1,539	0,039

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,779	0,626
1,80	1,175	0,627

3,45	1,538	0,628
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,848	0,053
0,96	0,848	0,197
1,80	0,848	0,332
2,64	0,847	0,496
3,45	0,847	0,693

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,674	0,055
0,90	1,673	0,226
1,80	1,673	0,406
2,55	1,673	0,536
3,45	1,673	0,696

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,848	0,053
1,80	1,264	0,054
3,45	1,674	0,055

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,847	0,693
1,80	1,280	0,694
3,45	1,673	0,696

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,848	0,053
0,96	0,848	0,197
1,80	0,848	0,332
2,64	0,847	0,496
3,45	0,847	0,693

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,674	0,055
0,90	1,673	0,226
1,80	1,673	0,406
2,55	1,673	0,536
3,45	1,673	0,696

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,848	0,053
1,80	1,264	0,054
3,45	1,674	0,055

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,847	0,693
1,80	1,280	0,694
3,45	1,673	0,696

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,780	0,038

0,96	0,780	0,172
1,80	0,779	0,298
2,64	0,779	0,447
3,45	0,779	0,626

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,539	0,039
0,90	1,539	0,196
1,80	1,539	0,362
2,55	1,538	0,482
3,45	1,538	0,628

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,780	0,038
1,80	1,164	0,038
3,45	1,539	0,039

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,779	0,626
1,80	1,175	0,627
3,45	1,538	0,628

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,779	0,626
0,96	-0,779	0,447
1,80	-0,779	0,298
2,64	-0,780	0,172
3,45	-0,780	0,038

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,538	0,628
0,90	-1,538	0,505
1,80	-1,539	0,362
2,55	-1,539	0,226
3,45	-1,539	0,039

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,779	0,626
1,80	-1,175	0,627
3,45	-1,538	0,628

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,780	0,038
1,80	-1,164	0,038
3,45	-1,539	0,039

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,847	0,693
0,96	-0,847	0,496
1,80	-0,848	0,332
2,64	-0,848	0,197
3,45	-0,848	0,053

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,673	0,696
0,90	-1,673	0,562
1,80	-1,673	0,406
2,55	-1,673	0,258
3,45	-1,674	0,055

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,847	0,693
1,80	-1,280	0,694
3,45	-1,673	0,696

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,848	0,053
1,80	-1,264	0,054
3,45	-1,674	0,055

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,847	0,693
0,96	-0,847	0,496
1,80	-0,848	0,332
2,64	-0,848	0,197
3,45	-0,848	0,053

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,673	0,696
0,90	-1,673	0,562
1,80	-1,673	0,406
2,55	-1,673	0,258
3,45	-1,674	0,055

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,847	0,693
1,80	-1,280	0,694
3,45	-1,673	0,696

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,848	0,053
1,80	-1,264	0,054
3,45	-1,674	0,055

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,779	0,626
0,96	-0,779	0,447
1,80	-0,779	0,298
2,64	-0,780	0,172
3,45	-0,780	0,038

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,538	0,628
0,90	-1,538	0,505
1,80	-1,539	0,362
2,55	-1,539	0,226
3,45	-1,539	0,039

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,779	0,626
1,80	-1,175	0,627
3,45	-1,538	0,628

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,780	0,038
1,80	-1,164	0,038
3,45	-1,539	0,039

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,046	0,486
0,96	0,046	0,432
1,80	0,046	0,401
2,64	0,045	0,417
3,45	0,045	0,456

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,027	0,489
0,90	0,027	0,524
1,80	0,027	0,541
2,55	0,026	0,515
3,45	0,026	0,460

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,046	0,486
1,80	0,003	0,488
3,45	0,027	0,489

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,045	0,456
1,80	0,069	0,458
3,45	0,026	0,460

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,408
0,96	0,019	0,370
1,80	0,018	0,348
2,64	0,018	0,363
3,45	0,018	0,396

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,011	0,411
0,90	0,011	0,438
1,80	0,011	0,453
2,55	0,010	0,437
3,45	0,010	0,399

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,408
1,80	-0,009	0,410

3,45	0,011	0,411
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,018	0,396
1,80	0,037	0,398
3,45	0,010	0,399

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
0,96	0,000	0,328
1,80	0,000	0,313
2,64	0,000	0,328
3,45	0,000	0,356

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,359
0,90	0,000	0,381
1,80	0,000	0,394
2,55	0,000	0,384
3,45	0,000	0,359

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
1,80	-0,016	0,357
3,45	0,000	0,359

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
1,80	0,016	0,357
3,45	0,000	0,359

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,408
0,96	0,019	0,370
1,80	0,018	0,348
2,64	0,018	0,363
3,45	0,018	0,396

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,011	0,411
0,90	0,011	0,438
1,80	0,011	0,453
2,55	0,010	0,437
3,45	0,010	0,399

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,019	0,408
1,80	-0,009	0,410
3,45	0,011	0,411

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,018	0,396
1,80	0,037	0,398

3,45	0,010	0,399
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
0,96	0,000	0,328
1,80	0,000	0,313
2,64	0,000	0,328
3,45	0,000	0,356

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,359
0,90	0,000	0,381
1,80	0,000	0,394
2,55	0,000	0,384
3,45	0,000	0,359

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
1,80	-0,016	0,357
3,45	0,000	0,359

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,356
1,80	0,016	0,357
3,45	0,000	0,359

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,212	0,463
0,96	-0,212	0,402
1,80	-0,213	0,364
2,64	-0,213	0,366
3,45	-0,213	0,381

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,341	0,466
0,90	-0,341	0,478
1,80	-0,341	0,478
2,55	-0,341	0,447
3,45	-0,342	0,384

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,212	0,463
1,80	-0,304	0,465
3,45	-0,341	0,466

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,213	0,381
1,80	-0,255	0,383
3,45	-0,342	0,384

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,085	0,399

0,96	-0,085	0,357
1,80	-0,085	0,333
2,64	-0,085	0,343
3,45	-0,086	0,366

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,136	0,402
0,90	-0,136	0,420
1,80	-0,136	0,428
2,55	-0,137	0,409
3,45	-0,137	0,369

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,085	0,399
1,80	-0,131	0,400
3,45	-0,136	0,402

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,086	0,366
1,80	-0,092	0,368
3,45	-0,137	0,369

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,085	0,399
0,96	-0,085	0,357
1,80	-0,085	0,333
2,64	-0,085	0,343
3,45	-0,086	0,366

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,136	0,402
0,90	-0,136	0,420
1,80	-0,136	0,428
2,55	-0,137	0,409
3,45	-0,137	0,369

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,085	0,399
1,80	-0,131	0,400
3,45	-0,136	0,402

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,086	0,366
1,80	-0,092	0,368
3,45	-0,137	0,369

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
0,96	0,351	0,275
1,80	0,350	0,322
2,64	0,350	0,398
3,45	0,350	0,496

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,692	0,234
0,90	0,692	0,318
1,80	0,692	0,400
2,55	0,691	0,448
3,45	0,691	0,499

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
1,80	0,512	0,233
3,45	0,692	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,350	0,496
1,80	0,539	0,498
3,45	0,691	0,499

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237
0,96	0,288	0,269
1,80	0,288	0,306
2,64	0,288	0,370
3,45	0,287	0,454

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,568	0,239
0,90	0,568	0,311
1,80	0,568	0,381
2,55	0,568	0,419
3,45	0,568	0,457

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237
1,80	0,419	0,238
3,45	0,568	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,287	0,454
1,80	0,444	0,455
3,45	0,568	0,457

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
0,96	-0,350	0,398
1,80	-0,350	0,322
2,64	-0,351	0,275
3,45	-0,351	0,232

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,691	0,499
0,90	-0,691	0,457
1,80	-0,692	0,400
2,55	-0,692	0,333
3,45	-0,692	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
1,80	-0,539	0,498
3,45	-0,691	0,499

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,351	0,232
1,80	-0,512	0,233
3,45	-0,692	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
0,96	-0,288	0,370
1,80	-0,288	0,306
2,64	-0,288	0,269
3,45	-0,288	0,237

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,568	0,457
0,90	-0,568	0,425
1,80	-0,568	0,381
2,55	-0,568	0,324
3,45	-0,568	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
1,80	-0,444	0,455
3,45	-0,568	0,457

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,288	0,237
1,80	-0,419	0,238
3,45	-0,568	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
0,96	0,351	0,275
1,80	0,350	0,322
2,64	0,350	0,398
3,45	0,350	0,496

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,692	0,234
0,90	0,692	0,318
1,80	0,692	0,400
2,55	0,691	0,448
3,45	0,691	0,499

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
1,80	0,512	0,233

3,45	0,692	0,234
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,350	0,496
1,80	0,539	0,498
3,45	0,691	0,499

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237
0,96	0,288	0,269
1,80	0,288	0,306
2,64	0,288	0,370
3,45	0,287	0,454

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,568	0,239
0,90	0,568	0,311
1,80	0,568	0,381
2,55	0,568	0,419
3,45	0,568	0,457

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237
1,80	0,419	0,238
3,45	0,568	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,287	0,454
1,80	0,444	0,455
3,45	0,568	0,457

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
0,96	-0,350	0,398
1,80	-0,350	0,322
2,64	-0,351	0,275
3,45	-0,351	0,232

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,691	0,499
0,90	-0,691	0,457
1,80	-0,692	0,400
2,55	-0,692	0,333
3,45	-0,692	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
1,80	-0,539	0,498
3,45	-0,691	0,499

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,351	0,232
1,80	-0,512	0,233

3,45	-0,692	0,234
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
0,96	-0,288	0,370
1,80	-0,288	0,306
2,64	-0,288	0,269
3,45	-0,288	0,237

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,568	0,457
0,90	-0,568	0,425
1,80	-0,568	0,381
2,55	-0,568	0,324
3,45	-0,568	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
1,80	-0,444	0,455
3,45	-0,568	0,457

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,288	0,237
1,80	-0,419	0,238
3,45	-0,568	0,239

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
0,96	0,351	0,275
1,80	0,350	0,322
2,64	0,350	0,398
3,45	0,350	0,496

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,692	0,234
0,90	0,692	0,318
1,80	0,692	0,400
2,55	0,691	0,448
3,45	0,691	0,499

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,351	0,232
1,80	0,512	0,233
3,45	0,692	0,234

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,350	0,496
1,80	0,539	0,498
3,45	0,691	0,499

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237

0,96	0,288	0,269
1,80	0,288	0,306
2,64	0,288	0,370
3,45	0,287	0,454

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,568	0,239
0,90	0,568	0,311
1,80	0,568	0,381
2,55	0,568	0,419
3,45	0,568	0,457

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,288	0,237
1,80	0,419	0,238
3,45	0,568	0,239

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,287	0,454
1,80	0,444	0,455
3,45	0,568	0,457

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
0,96	-0,350	0,398
1,80	-0,350	0,322
2,64	-0,351	0,275
3,45	-0,351	0,232

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,691	0,499
0,90	-0,691	0,457
1,80	-0,692	0,400
2,55	-0,692	0,333
3,45	-0,692	0,234

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,350	0,496
1,80	-0,539	0,498
3,45	-0,691	0,499

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,351	0,232
1,80	-0,512	0,233
3,45	-0,692	0,234

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
0,96	-0,288	0,370
1,80	-0,288	0,306
2,64	-0,288	0,269
3,45	-0,288	0,237

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,568	0,457
0,90	-0,568	0,425
1,80	-0,568	0,381
2,55	-0,568	0,324
3,45	-0,568	0,239

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,287	0,454
1,80	-0,444	0,455
3,45	-0,568	0,457

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,288	0,237
1,80	-0,419	0,238
3,45	-0,568	0,239

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,4564	-105,3014	38,9164
0,96	24,7086	-48,5738	38,9164
1,80	46,3614	3,2583	38,9164
2,64	24,7086	55,5683	38,9164
3,45	-39,4564	105,3014	38,9164

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,1434	76,9092	21,4325
0,90	17,4160	41,9650	21,4325
1,80	36,3067	0,0000	21,4325
2,55	23,1863	-34,9732	21,4325
3,45	-27,1434	-76,9092	21,4325

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,4564	38,9484	108,4626
1,80	-8,3928	1,2104	92,6859
3,45	-27,1434	-21,4325	76,9092

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,4564	-38,9484	108,4626
1,80	-8,3928	-1,2104	92,6859
3,45	-27,1434	21,4325	76,9092

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,3583	-81,0225	37,8707
0,96	17,1054	-37,5374	37,8707
1,80	33,8488	2,5195	37,8707
2,64	17,1054	42,9236	37,8707
3,45	-32,3583	81,0225	37,8707

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,6320	59,1609	22,0286
0,90	11,6444	32,2808	22,0286
1,80	26,1758	0,0000	22,0286
2,55	16,0832	-26,9025	22,0286
3,45	-22,6320	-59,1609	22,0286

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,3583	37,9018	83,4328
1,80	-2,7739	0,4453	71,2968
3,45	-22,6320	-22,0286	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,3583	-37,9018	83,4328
1,80	-2,7739	-0,4453	71,2968
3,45	-22,6320	22,0286	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-57,2464	-161,8378	44,9703

0,96	38,4857	-70,0034	44,9703
1,80	70,5873	5,6546	44,9703
2,64	40,3502	79,7929	44,9703
3,45	-50,1461	152,3030	44,9703

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,1548	136,4441	30,6872
0,90	35,3919	75,4610	30,6872
1,80	67,6833	-3,7271	30,6872
2,55	40,1286	-69,7217	30,6872
3,45	-48,1577	-126,5380	30,6872

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-57,2464	48,0689	167,9975
1,80	-18,7137	1,1432	152,2208
3,45	-45,1548	-30,6872	136,4441

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-50,1461	-41,9458	158,0914
1,80	-19,1908	1,9183	142,3147
3,45	-48,1577	30,6872	126,5380

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,7761	-128,9209	44,9165
0,96	27,6984	-56,3404	44,9165
1,80	53,9611	3,7729	44,9165
2,64	30,5126	63,0820	44,9165
3,45	-41,2249	121,2940	44,9165

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,9997	109,5742	31,8089
0,90	26,7064	60,5127	31,8089
1,80	52,3815	-3,4766	31,8089
2,55	29,7667	-56,8047	31,8089
3,45	-41,5533	-101,7390	31,8089

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,7761	48,3185	133,8460
1,80	-10,3353	0,7635	121,7101
3,45	-37,9997	-31,8089	109,5742

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,2249	-41,5884	126,0108
1,80	-11,1128	2,6016	113,8749
3,45	-41,5533	31,8089	101,7390

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,5173	-127,0991	40,9549
0,96	29,3925	-54,3605	40,9549
1,80	54,4977	5,2615	40,9549
2,64	30,1382	64,5463	40,9549
3,45	-42,6772	123,2852	40,9549

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,5579	100,7232	25,5177
0,90	24,3963	55,3634	25,5177
1,80	48,6474	-1,4908	25,5177
2,55	29,7532	-48,8726	25,5177
3,45	-35,7591	-96,7607	25,5177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-45,5173	42,2132	132,2766
1,80	-12,0986	0,8002	116,4999
3,45	-34,5579	-25,5177	100,7232

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,6772	-39,7640	128,3141
1,80	-12,2894	0,4245	112,5374
3,45	-35,7591	25,5177	96,7607

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,0110	-99,4739	40,3570
0,96	20,6258	-42,6448	40,3570
1,80	40,5469	3,9263	40,3570
2,64	21,7515	50,3700	40,3570
3,45	-34,9905	96,4231	40,3570

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,9610	79,3262	26,2729
0,90	17,4873	43,5735	26,2729
1,80	36,4761	-1,3906	26,2729
2,55	21,3746	-38,8634	26,2729
3,45	-30,3825	-76,1922	26,2729

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,0110	41,7363	103,5981
1,80	-5,4322	0,2404	91,4621
3,45	-28,9610	-26,2729	79,3262

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,9905	-39,0442	100,4640
1,80	-5,7432	1,1057	88,3281
3,45	-30,3825	26,2729	76,1922

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,0163	-132,3869	44,7587
0,96	41,5659	-48,1215	44,7587
1,80	58,6674	17,9757	44,7587
2,64	22,3904	79,7270	44,7587
3,45	-62,3470	137,0869	44,7587

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,4160	106,7108	29,8302
0,90	18,4852	71,7665	29,8302
1,80	54,1537	7,4692	29,8302
2,55	39,6552	-46,1157	29,8302
3,45	-30,7384	-110,3686	29,8302

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,0163	30,5506	138,2642
1,80	-15,8090	-7,1874	122,4875
3,45	-48,4160	-29,8302	106,7108

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-62,3470	-59,0405	141,9220
1,80	-9,8835	-7,0575	126,1453
3,45	-30,7384	29,8302	110,3686

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,8506	-105,2328	44,6037
0,96	33,8230	-34,4709	44,6037
1,80	43,8410	18,8884	44,6037
2,64	11,7839	65,8926	44,6037
3,45	-55,8283	106,9318	44,6037

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-43,5556	85,9512	30,9472
0,90	10,8051	59,0710	30,9472
1,80	40,8924	7,7664	30,9472
2,55	30,6791	-34,9905	30,9472
3,45	-23,8645	-86,2596	30,9472

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,8506	28,9832	110,2231
1,80	-8,9818	-8,4733	98,0871
3,45	-43,5556	-30,9472	85,9512

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-55,8283	-60,2977	110,5315
1,80	-2,2079	-7,1839	98,3956
3,45	-23,8645	30,9472	86,2596

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,8253	-115,3187	40,8703
0,96	30,6245	-45,6078	40,8703
1,80	49,7298	10,1900	40,8703
2,64	22,9543	64,5199	40,8703
3,45	-47,5575	117,1987	40,8703

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,8624	88,8298	25,1749
0,90	17,6337	53,8856	25,1749
1,80	43,2355	2,9877	25,1749
2,55	29,5639	-39,4302	25,1749
3,45	-28,7914	-90,2930	25,1749

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,8253	35,2059	120,3832
1,80	-10,9367	-2,5321	104,6065

3,45	-35,8624	-25,1749	88,8298
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-47,5575	-46,6019	121,8464
1,80	-8,5665	-3,1659	106,0697
3,45	-28,7914	25,1749	90,2930

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,0408	-89,9986	40,2319
0,96	23,0757	-33,8969	40,2319
1,80	36,4989	9,9725	40,2319
2,64	14,2600	51,4942	40,2319
3,45	-40,8319	90,6782	40,2319

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,1834	69,8770	25,9283
0,90	11,1267	42,9969	25,9283
1,80	31,8805	3,1066	25,9283
2,55	21,7396	-30,1377	25,9283
3,45	-23,3070	-70,0004	25,9283

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,0408	34,0021	94,1489
1,80	-4,8908	-3,4544	82,0130
3,45	-31,1834	-25,9283	69,8770

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,8319	-46,5279	94,2722
1,80	-2,1813	-2,8085	82,1363
3,45	-23,3070	25,9283	70,0004

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	-60,9765	36,9599
0,96	-17,1952	-60,2486	38,8283
1,80	28,1895	-37,3334	40,7836
2,64	43,8503	14,3295	42,7389
3,45	6,0775	88,2004	44,6073

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	2,9811	40,8801	25,1930
0,90	23,8782	14,8686	26,9303
1,80	23,2028	-16,3690	29,0167
2,55	1,1545	-42,4021	30,7554
3,45	-51,0366	-73,6181	32,8403

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	75,6752	61,3283
1,80	9,3216	19,4352	51,1042
3,45	2,9811	-25,1930	40,8801

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	-5,9592	94,0663
1,80	-6,4747	19,2464	83,8422

3,45	-51,0366	32,8403	73,6181
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	-70,9565	39,5527
0,96	-17,1612	-67,8587	41,4211
1,80	33,2434	-40,5779	43,3764
2,64	49,3585	17,9858	45,3317
3,45	5,4264	100,3921	47,2001

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	4,1831	43,3566	25,9786
0,90	26,2856	15,6078	27,7159
1,80	25,3365	-17,7161	29,8022
2,55	1,6251	-45,4880	31,5410
3,45	-54,2801	-78,7889	33,6259

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	81,6506	71,4521
1,80	9,0308	22,0302	57,4044
3,45	4,1831	-25,9786	43,3566

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	-5,1736	106,8844
1,80	-8,4221	20,0320	92,8366
3,45	-54,2801	33,6259	78,7889

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	-70,9565	39,5527
0,96	-17,1612	-67,8587	41,4211
1,80	33,2434	-40,5779	43,3764
2,64	49,3585	17,9858	45,3317
3,45	5,4264	100,3921	47,2001

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	4,1831	43,3566	25,9786
0,90	26,2856	15,6078	27,7159
1,80	25,3365	-17,7161	29,8022
2,55	1,6251	-45,4880	31,5410
3,45	-54,2801	-78,7889	33,6259

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	81,6506	71,4521
1,80	9,0308	22,0302	57,4044
3,45	4,1831	-25,9786	43,3566

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	-5,1736	106,8844
1,80	-8,4221	20,0320	92,8366
3,45	-54,2801	33,6259	78,7889

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	-60,9765	36,9599

0,96	-17,1952	-60,2486	38,8283
1,80	28,1895	-37,3334	40,7836
2,64	43,8503	14,3295	42,7389
3,45	6,0775	88,2004	44,6073

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	2,9811	40,8801	25,1930
0,90	23,8782	14,8686	26,9303
1,80	23,2028	-16,3690	29,0167
2,55	1,1545	-42,4021	30,7554
3,45	-51,0366	-73,6181	32,8403

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	75,6752	61,3283
1,80	9,3216	19,4352	51,1042
3,45	2,9811	-25,1930	40,8801

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	-5,9592	94,0663
1,80	-6,4747	19,2464	83,8422
3,45	-51,0366	32,8403	73,6181

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	-88,2004	44,6073
0,96	43,8503	-3,8431	42,7389
1,80	28,1895	44,3098	40,7836
2,64	-17,1952	64,2894	38,8283
3,45	-67,5542	60,9765	36,9599

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-51,0366	73,6181	32,8403
0,90	-5,5962	47,6066	31,1030
1,80	23,2028	16,3690	29,0167
2,55	25,7182	-9,6641	27,2779
3,45	2,9811	-40,8801	25,1930

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	5,9592	94,0663
1,80	-6,4747	-19,2464	83,8422
3,45	-51,0366	-32,8403	73,6181

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	-75,6752	61,3283
1,80	9,3216	-19,4352	51,1042
3,45	2,9811	25,1930	40,8801

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	-100,3921	47,2001
0,96	49,3585	-6,3564	45,3317
1,80	33,2434	48,3638	43,3764
2,64	-17,1612	72,4798	41,4211
3,45	-74,9156	70,9565	39,5527

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-54,2801	78,7889	33,6259
0,90	-5,6145	51,0401	31,8886
1,80	25,3365	17,7161	29,8022
2,55	28,2103	-10,0557	28,0635
3,45	4,1831	-43,3566	25,9786

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	5,1736	106,8844
1,80	-8,4221	-20,0320	92,8366
3,45	-54,2801	-33,6259	78,7889

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	-81,6506	71,4521
1,80	9,0308	-22,0302	57,4044
3,45	4,1831	25,9786	43,3566

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	-100,3921	47,2001
0,96	49,3585	-6,3564	45,3317
1,80	33,2434	48,3638	43,3764
2,64	-17,1612	72,4798	41,4211
3,45	-74,9156	70,9565	39,5527

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-54,2801	78,7889	33,6259
0,90	-5,6145	51,0401	31,8886
1,80	25,3365	17,7161	29,8022
2,55	28,2103	-10,0557	28,0635
3,45	4,1831	-43,3566	25,9786

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	5,4264	5,1736	106,8844
1,80	-8,4221	-20,0320	92,8366
3,45	-54,2801	-33,6259	78,7889

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-74,9156	-81,6506	71,4521
1,80	9,0308	-22,0302	57,4044
3,45	4,1831	25,9786	43,3566

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	-88,2004	44,6073
0,96	43,8503	-3,8431	42,7389
1,80	28,1895	44,3098	40,7836
2,64	-17,1952	64,2894	38,8283
3,45	-67,5542	60,9765	36,9599

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-51,0366	73,6181	32,8403
0,90	-5,5962	47,6066	31,1030
1,80	23,2028	16,3690	29,0167
2,55	25,7182	-9,6641	27,2779
3,45	2,9811	-40,8801	25,1930

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	6,0775	5,9592	94,0663
1,80	-6,4747	-19,2464	83,8422
3,45	-51,0366	-32,8403	73,6181

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-67,5542	-75,6752	61,3283
1,80	9,3216	-19,4352	51,1042
3,45	2,9811	25,1930	40,8801

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-43,6591	-122,9807	34,4674
0,96	29,3140	-53,5821	34,4674
1,80	53,7996	4,1525	34,4674
2,64	30,6951	60,7769	34,4674
3,45	-38,3997	115,9179	34,4674

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,1954	103,2609	23,2945
0,90	26,7383	57,0926	23,2945
1,80	51,1961	-2,7608	23,2945
2,55	30,4114	-52,6421	23,2945
3,45	-36,4198	-95,9230	23,2945

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-43,6591	36,7636	127,5327
1,80	-14,1533	0,9287	115,3968
3,45	-34,1954	-23,2945	103,2609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,3997	-32,2279	120,1948
1,80	-14,5067	1,3392	108,0589
3,45	-36,4198	23,2945	95,9230

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,9709	-97,2484	31,4930
0,96	22,5782	-41,9947	31,4930
1,80	41,8814	3,8613	31,4930
2,64	23,1307	49,4831	31,4930
3,45	-32,8671	94,4232	31,4930

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,3459	76,8009	19,4653
0,90	18,5935	42,2055	19,4653
1,80	37,0954	-1,1043	19,4653
2,55	22,7259	-37,1983	19,4653
3,45	-27,2356	-73,8657	19,4653

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,9709	32,4260	101,0727
1,80	-9,2532	0,6745	88,9368

3,45	-26,3459	-19,4653	76,8009
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,8671	-30,6118	98,1376
1,80	-9,3946	0,2326	86,0017
3,45	-27,2356	19,4653	73,8657

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	-80,0934	29,5101
0,96	18,0877	-34,2699	29,5101
1,80	33,9359	3,6672	29,5101
2,64	18,0877	41,9538	29,5101
3,45	-29,1787	80,0934	29,5101

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,1128	59,1609	16,9125
0,90	13,1636	32,2808	16,9125
1,80	27,6949	0,0000	16,9125
2,55	17,6023	-26,9025	16,9125
3,45	-21,1128	-59,1609	16,9125

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	29,5344	83,4328
1,80	-5,9865	0,5051	71,2968
3,45	-21,1128	-16,9125	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	-29,5344	83,4328
1,80	-5,9865	-0,5051	71,2968
3,45	-21,1128	16,9125	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,9709	-97,2484	31,4930
0,96	22,5782	-41,9947	31,4930
1,80	41,8814	3,8613	31,4930
2,64	23,1307	49,4831	31,4930
3,45	-32,8671	94,4232	31,4930

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,3459	76,8009	19,4653
0,90	18,5935	42,2055	19,4653
1,80	37,0954	-1,1043	19,4653
2,55	22,7259	-37,1983	19,4653
3,45	-27,2356	-73,8657	19,4653

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,9709	32,4260	101,0727
1,80	-9,2532	0,6745	88,9368
3,45	-26,3459	-19,4653	76,8009

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,8671	-30,6118	98,1376
1,80	-9,3946	0,2326	86,0017

3,45	-27,2356	19,4653	73,8657
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	-80,0934	29,5101
0,96	18,0877	-34,2699	29,5101
1,80	33,9359	3,6672	29,5101
2,64	18,0877	41,9538	29,5101
3,45	-29,1787	80,0934	29,5101

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,1128	59,1609	16,9125
0,90	13,1636	32,2808	16,9125
1,80	27,6949	0,0000	16,9125
2,55	17,6023	-26,9025	16,9125
3,45	-21,1128	-59,1609	16,9125

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	29,5344	83,4328
1,80	-5,9865	0,5051	71,2968
3,45	-21,1128	-16,9125	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,1787	-29,5344	83,4328
1,80	-5,9865	-0,5051	71,2968
3,45	-21,1128	16,9125	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,7109	-101,1653	34,3106
0,96	31,5956	-37,3733	34,3106
1,80	44,9700	13,2792	34,3106
2,64	17,3915	60,7281	34,3106
3,45	-47,4373	104,6467	34,3106

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6111	81,2362	22,6598
0,90	14,2149	54,3560	22,6598
1,80	41,1741	5,5327	22,6598
2,55	30,0607	-35,1562	22,6598
3,45	-23,5166	-83,9457	22,6598

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-25,7109	23,7871	105,5080
1,80	-12,0017	-5,2422	93,3721
3,45	-36,6111	-22,6598	81,2362

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-47,4373	-44,8907	108,2175
1,80	-7,6124	-5,3096	96,0816
3,45	-23,5166	22,6598	83,9457

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,7916	-88,5222	31,4303

0,96	23,4909	-35,5112	31,4303
1,80	38,3496	7,5120	31,4303
2,64	17,8092	49,4635	31,4303
3,45	-36,4822	89,9148	31,4303

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,3121	67,9910	19,2114
0,90	13,5841	41,1108	19,2114
1,80	33,0866	2,2131	19,2114
2,55	22,5857	-30,2040	19,2114
3,45	-22,0743	-69,0748	19,2114

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,7916	27,2355	92,2629
1,80	-8,3925	-1,7938	80,1269
3,45	-27,3121	-19,2114	67,9910

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,4822	-35,6769	93,3467
1,80	-6,6368	-2,4269	81,2108
3,45	-22,0743	19,2114	69,0748

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,7916	-88,5222	31,4303
0,96	23,4909	-35,5112	31,4303
1,80	38,3496	7,5120	31,4303
2,64	17,8092	49,4635	31,4303
3,45	-36,4822	89,9148	31,4303

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,3121	67,9910	19,2114
0,90	13,5841	41,1108	19,2114
1,80	33,0866	2,2131	19,2114
2,55	22,5857	-30,2040	19,2114
3,45	-22,0743	-69,0748	19,2114

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,7916	27,2355	92,2629
1,80	-8,3925	-1,7938	80,1269
3,45	-27,3121	-19,2114	67,9910

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,4822	-35,6769	93,3467
1,80	-6,6368	-2,4269	81,2108
3,45	-22,0743	19,2114	69,0748

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-76,5076	33,1988
0,96	3,7046	-48,2111	34,0493
1,80	33,8469	-14,5747	34,9394
2,64	31,1340	32,2019	35,8296
3,45	-14,9234	88,7552	36,6801

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,5149	52,6683	20,1617
0,90	18,7458	25,3927	20,9526
1,80	26,8619	-7,3630	21,9024
2,55	11,0963	-34,6612	22,6939
3,45	-34,8128	-67,3942	23,6431

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	9,4203	65,6745
3,45	-10,5149	-20,1617	52,6683

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	23,6431	67,3942

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-72,4737	31,2344
0,96	5,1661	-43,5484	32,0849
1,80	31,7470	-11,4106	32,9750
2,64	27,5705	31,5666	33,8652
3,45	-15,9572	82,6910	34,7157

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,8769	52,1642	19,0246
0,90	17,3023	25,6795	19,8155
1,80	26,1042	-6,1264	20,7653
2,55	11,5634	-32,6331	21,5568
3,45	-32,0940	-64,4170	22,5060

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	-19,0246	52,1642

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	22,5060	64,4170

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-88,7552	36,6801
0,96	31,1340	-22,8691	35,8296
1,80	33,8469	22,1113	34,9394
2,64	3,7046	54,6466	34,0493
3,45	-48,0010	76,5076	33,1988

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,8128	67,3942	23,6431
0,90	5,4878	40,1186	22,8522
1,80	26,8619	7,3630	21,9024
2,55	22,1454	-19,9353	21,1108
3,45	-10,5149	-52,6683	20,1617

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	-7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	-23,6431	67,3942

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	-9,4203	65,6745
3,45	-10,5149	20,1617	52,6683

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-82,6910	34,7157
0,96	27,5705	-22,8850	33,8652
1,80	31,7470	18,5757	32,9750
2,64	5,1661	49,8493	32,0849
3,45	-42,8752	72,4737	31,2344

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,0940	64,4170	22,5060
0,90	6,2710	37,9323	21,7151
1,80	26,1042	6,1264	20,7653
2,55	20,7568	-20,3803	19,9737
3,45	-11,8769	-52,1642	19,0246

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	-6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	-22,5060	64,4170

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	-7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	19,0246	52,1642

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-76,5076	33,1988
0,96	3,7046	-48,2111	34,0493
1,80	33,8469	-14,5747	34,9394
2,64	31,1340	32,2019	35,8296
3,45	-14,9234	88,7552	36,6801

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,5149	52,6683	20,1617
0,90	18,7458	25,3927	20,9526
1,80	26,8619	-7,3630	21,9024
2,55	11,0963	-34,6612	22,6939
3,45	-34,8128	-67,3942	23,6431

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	9,4203	65,6745

3,45	-10,5149	-20,1617	52,6683
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	23,6431	67,3942

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-72,4737	31,2344
0,96	5,1661	-43,5484	32,0849
1,80	31,7470	-11,4106	32,9750
2,64	27,5705	31,5666	33,8652
3,45	-15,9572	82,6910	34,7157

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,8769	52,1642	19,0246
0,90	17,3023	25,6795	19,8155
1,80	26,1042	-6,1264	20,7653
2,55	11,5634	-32,6331	21,5568
3,45	-32,0940	-64,4170	22,5060

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	-19,0246	52,1642

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	22,5060	64,4170

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-88,7552	36,6801
0,96	31,1340	-22,8691	35,8296
1,80	33,8469	22,1113	34,9394
2,64	3,7046	54,6466	34,0493
3,45	-48,0010	76,5076	33,1988

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,8128	67,3942	23,6431
0,90	5,4878	40,1186	22,8522
1,80	26,8619	7,3630	21,9024
2,55	22,1454	-19,9353	21,1108
3,45	-10,5149	-52,6683	20,1617

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	-7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	-23,6431	67,3942

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	-9,4203	65,6745

3,45	-10,5149	20,1617	52,6683
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-82,6910	34,7157
0,96	27,5705	-22,8850	33,8652
1,80	31,7470	18,5757	32,9750
2,64	5,1661	49,8493	32,0849
3,45	-42,8752	72,4737	31,2344

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,0940	64,4170	22,5060
0,90	6,2710	37,9323	21,7151
1,80	26,1042	6,1264	20,7653
2,55	20,7568	-20,3803	19,9737
3,45	-11,8769	-52,1642	19,0246

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	-6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	-22,5060	64,4170

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	-7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	19,0246	52,1642

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-76,5076	33,1988
0,96	3,7046	-48,2111	34,0493
1,80	33,8469	-14,5747	34,9394
2,64	31,1340	32,2019	35,8296
3,45	-14,9234	88,7552	36,6801

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,5149	52,6683	20,1617
0,90	18,7458	25,3927	20,9526
1,80	26,8619	-7,3630	21,9024
2,55	11,0963	-34,6612	22,6939
3,45	-34,8128	-67,3942	23,6431

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	9,4203	65,6745
3,45	-10,5149	-20,1617	52,6683

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	23,6431	67,3942

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-72,4737	31,2344

0,96	5,1661	-43,5484	32,0849
1,80	31,7470	-11,4106	32,9750
2,64	27,5705	31,5666	33,8652
3,45	-15,9572	82,6910	34,7157

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,8769	52,1642	19,0246
0,90	17,3023	25,6795	19,8155
1,80	26,1042	-6,1264	20,7653
2,55	11,5634	-32,6331	21,5568
3,45	-32,0940	-64,4170	22,5060

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	-19,0246	52,1642

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	22,5060	64,4170

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	-88,7552	36,6801
0,96	31,1340	-22,8691	35,8296
1,80	33,8469	22,1113	34,9394
2,64	3,7046	54,6466	34,0493
3,45	-48,0010	76,5076	33,1988

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,8128	67,3942	23,6431
0,90	5,4878	40,1186	22,8522
1,80	26,8619	7,3630	21,9024
2,55	22,1454	-19,9353	21,1108
3,45	-10,5149	-52,6683	20,1617

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,9234	19,3224	93,4068
1,80	-7,1448	-7,9662	80,4005
3,45	-34,8128	-23,6431	67,3942

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,0010	-50,6140	78,6808
1,80	-0,0630	-9,4203	65,6745
3,45	-10,5149	20,1617	52,6683

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	-82,6910	34,7157
0,96	27,5705	-22,8850	33,8652
1,80	31,7470	18,5757	32,9750
2,64	5,1661	49,8493	32,0849
3,45	-42,8752	72,4737	31,2344

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,0940	64,4170	22,5060
0,90	6,2710	37,9323	21,7151
1,80	26,1042	6,1264	20,7653
2,55	20,7568	-20,3803	19,9737
3,45	-11,8769	-52,1642	19,0246

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9572	20,4595	86,9481
1,80	-6,3024	-6,8291	75,6826
3,45	-32,0940	-22,5060	64,4170

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8752	-45,5449	74,6953
1,80	-0,7412	-7,4543	63,4298
3,45	-11,8769	19,0246	52,1642

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,084
0,96	0,075
1,80	0,070
2,64	0,075
3,45	0,084

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,064
0,96	0,057
1,80	0,054
2,64	0,057
3,45	0,064

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,164
0,96	0,147
1,80	0,136
2,64	0,141
3,45	0,154

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,131
0,96	0,119
1,80	0,111
2,64	0,116
3,45	0,126

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,138
0,96	0,126
1,80	0,119
2,64	0,123
3,45	0,134

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,110
0,96	0,101
1,80	0,096
2,64	0,100
3,45	0,108

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,157
0,96	0,136
1,80	0,124
2,64	0,124
3,45	0,129

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,133
0,96	0,114
1,80	0,101
2,64	0,097
3,45	0,096

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,135
0,96	0,121
1,80	0,114
2,64	0,117
3,45	0,124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,111
0,96	0,099
1,80	0,092
2,64	0,093
3,45	0,096

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,009
0,96	0,043
1,80	0,074
2,64	0,112
3,45	0,156

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,013
0,96	0,049
1,80	0,083
2,64	0,124
3,45	0,173

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,013
0,96	0,049
1,80	0,083
2,64	0,124
3,45	0,173

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,009
0,96	0,043
1,80	0,074
2,64	0,112
3,45	0,156

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,156
0,96	0,112
1,80	0,074
2,64	0,043
3,45	0,009

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,173
0,96	0,124
1,80	0,083
2,64	0,049
3,45	0,013

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,173
0,96	0,124
1,80	0,083
2,64	0,049

3,45 0,013

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,156
0,96	0,112
1,80	0,074
2,64	0,043
3,45	0,009

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,121
0,96	0,108
1,80	0,100
2,64	0,104
3,45	0,114

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,102
0,96	0,092
1,80	0,087
2,64	0,091
3,45	0,099

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,089
0,96	0,082
1,80	0,078
2,64	0,082
3,45	0,089

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,102
0,96	0,092
1,80	0,087
2,64	0,091
3,45	0,099

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,089
0,96	0,082
1,80	0,078
2,64	0,082
3,45	0,089

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,116
0,96	0,100
1,80	0,091
2,64	0,091
3,45	0,095

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,100
0,96	0,089
1,80	0,083
2,64	0,086
3,45	0,092

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [MPa]
-------	------------------

0,15	0,100
0,96	0,089
1,80	0,083
2,64	0,086
3,45	0,092

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,058
0,96	0,069
1,80	0,080
2,64	0,100
3,45	0,124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,059
0,96	0,067
1,80	0,076
2,64	0,093
3,45	0,114

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,124
0,96	0,100
1,80	0,080
2,64	0,069
3,45	0,058

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,114
0,96	0,093
1,80	0,076
2,64	0,067
3,45	0,059

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,058
0,96	0,069
1,80	0,080
2,64	0,100
3,45	0,124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,059
0,96	0,067
1,80	0,076
2,64	0,093
3,45	0,114

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,124
0,96	0,100
1,80	0,080
2,64	0,069
3,45	0,058

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,114
0,96	0,093
1,80	0,076
2,64	0,067
3,45	0,059

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,058
0,96	0,069
1,80	0,080
2,64	0,100
3,45	0,124

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,059
0,96	0,067
1,80	0,076
2,64	0,093
3,45	0,114

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,124
0,96	0,100
1,80	0,080
2,64	0,069
3,45	0,058

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,114
0,96	0,093
1,80	0,076
2,64	0,067
3,45	0,059

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M_u	Momento ultimo, espressa in kNm
A_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cm ²
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cm ²
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cm ²

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	39,46 (39,46)	38,92	108,48	109,99	10,05	10,05	2,79
2	0,96	-24,71 (-36,07)	38,92	120,07	-111,30	10,05	10,05	3,09
3	1,80	-46,36 (-46,36)	38,92	90,62	-107,96	10,05	10,05	2,33
4	2,64	-24,71 (-37,71)	38,92	114,17	-110,63	10,05	10,05	2,93
5	3,45	39,46 (39,46)	38,92	108,48	109,99	10,05	10,05	2,79

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-105,30	0,00	207,11	1091,64	1,967
2	0,96	0,00	-48,57	143,18	0,00	0,00	2,948
3	1,80	0,00	3,26	143,18	0,00	0,00	43,943
4	2,64	0,00	55,57	143,18	0,00	0,00	2,577
5	3,45	2,01	105,30	0,00	207,11	1091,64	1,967

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-27,14 (-27,14)	21,43	84,71	-107,28	10,05	10,05	3,95
2	0,90	17,42 (27,24)	21,43	84,40	107,25	10,05	10,05	3,94
3	1,80	36,31 (36,31)	21,43	61,79	104,68	10,05	10,05	2,88
4	2,55	23,19 (31,37)	21,43	72,34	105,88	10,05	10,05	3,38
5	3,45	-27,14 (-27,14)	21,43	84,71	-107,28	10,05	10,05	3,95

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	76,91	140,90	0,00	0,00	1,832
2	0,90	0,00	41,96	140,90	0,00	0,00	3,358
3	1,80	0,00	0,00	140,90	0,00	0,00	100,000
4	2,55	0,00	-34,97	140,90	0,00	0,00	4,029
5	3,45	0,00	-76,91	140,90	0,00	0,00	1,832

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-39,46 (-39,46)	108,46	390,50	-142,06	10,05	10,05	3,60
2	1,80	-8,39 (-8,68)	92,69	2980,70	-279,01	10,05	10,05	32,16
3	3,45	-27,14 (-32,16)	76,91	320,77	-134,13	10,05	10,05	4,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	38,95	152,22	0,00	0,00	3.908
2	1,80	0,00	1,21	150,17	0,00	0,00	124.065
3	3,45	0,00	-21,43	148,11	0,00	0,00	6.911

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-39,46 (-39,46)	108,46	390,50	-142,06	10,05	10,05	3,60
2	1,80	-8,39 (-8,68)	92,69	2980,70	-279,01	10,05	10,05	32,16
3	3,45	-27,14 (-32,16)	76,91	320,77	-134,13	10,05	10,05	4,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-38,95	152,22	0,00	0,00	3.908
2	1,80	0,00	-1,21	150,17	0,00	0,00	124.065
3	3,45	0,00	21,43	148,11	0,00	0,00	6.911

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	32,36 (32,36)	37,87	131,83	112,64	10,05	10,05	3,48
2	0,96	-17,11 (-25,89)	37,87	171,35	-117,14	10,05	10,05	4,52
3	1,80	-33,85 (-33,85)	37,87	125,18	-111,89	10,05	10,05	3,31
4	2,64	-17,11 (-27,15)	37,87	161,89	-116,06	10,05	10,05	4,27
5	3,45	32,36 (32,36)	37,87	131,83	112,64	10,05	10,05	3,48

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-81,02	0,00	207,11	1091,45	2.556
2	0,96	0,00	-37,54	143,04	0,00	0,00	3.811
3	1,80	0,00	2,52	143,04	0,00	0,00	56.772
4	2,64	0,00	42,92	143,04	0,00	0,00	3.332
5	3,45	2,01	81,02	0,00	207,11	1091,45	2.556

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-22,63 (-22,63)	22,03	106,88	-109,80	10,05	10,05	4,85
2	0,90	11,64 (19,20)	22,03	128,86	112,30	10,05	10,05	5,85
3	1,80	26,18 (26,18)	22,03	90,88	107,98	10,05	10,05	4,13
4	2,55	16,08 (22,38)	22,03	108,24	109,96	10,05	10,05	4,91
5	3,45	-22,63 (-22,63)	22,03	106,88	-109,80	10,05	10,05	4,85

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	59,16	140,98	0,00	0,00	2.383
2	0,90	0,00	32,28	140,98	0,00	0,00	4.367
3	1,80	0,00	0,00	140,98	0,00	0,00	100.000
4	2,55	0,00	-26,90	140,98	0,00	0,00	5.240
5	3,45	0,00	-59,16	140,98	0,00	0,00	2.383

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-32,36 (-32,36)	83,43	356,23	-138,16	10,05	10,05	4,27
2	1,80	-2,77 (-2,88)	71,30	4631,55	-186,96	10,05	10,05	64,96
3	3,45	-22,63 (-27,79)	59,16	274,33	-128,85	10,05	10,05	4,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	37,90	148,96	0,00	0,00	3.930
2	1,80	0,00	0,45	147,39	0,00	0,00	330.950
3	3,45	0,00	-22,03	145,81	0,00	0,00	6.619

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-32,36 (-32,36)	83,43	356,23	-138,16	10,05	10,05	4,27
2	1,80	-2,77 (-2,88)	71,30	4631,55	-186,96	10,05	10,05	64,96
3	3,45	-22,63 (-27,79)	59,16	274,33	-128,85	10,05	10,05	4,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-37,90	148,96	0,00	0,00	3.930
2	1,80	0,00	-0,45	147,39	0,00	0,00	330.950
3	3,45	0,00	22,03	145,81	0,00	0,00	6.619

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	57,25 (57,25)	44,97	84,23	107,23	10,05	10,05	1,87
2	0,96	-38,49 (-54,87)	44,97	88,26	-107,69	10,05	10,05	1,96
3	1,80	-70,59 (-70,59)	44,97	67,07	-105,28	10,05	10,05	1,49
4	2,64	-40,35 (-59,02)	44,97	81,46	-106,91	10,05	10,05	1,81
5	3,45	50,15 (57,25)	44,97	84,23	107,23	10,05	10,05	1,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-161,84	0,00	207,11	1092,78	1.280
2	0,96	0,00	-70,00	143,96	0,00	0,00	2.057
3	1,80	0,00	5,65	143,96	0,00	0,00	25.459
4	2,64	0,00	79,79	143,96	0,00	0,00	1.804
5	3,45	2,01	152,30	0,00	207,11	1092,78	1.360

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-45,15 (-48,16)	30,69	67,09	-105,28	10,05	10,05	2,19
2	0,90	35,39 (53,05)	30,69	60,46	104,53	10,05	10,05	1,97
3	1,80	67,68 (67,68)	30,69	46,68	102,96	10,05	10,05	1,52
4	2,55	40,13 (56,44)	30,69	56,59	104,09	10,05	10,05	1,84
5	3,45	-48,16 (-48,16)	30,69	67,09	-105,28	10,05	10,05	2,19

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	136,44	142,11	0,00	0,00	1.041
2	0,90	0,00	75,46	142,11	0,00	0,00	1.883
3	1,80	0,00	-3,73	142,11	0,00	0,00	38.128
4	2,55	0,00	-69,72	142,11	0,00	0,00	2.038
5	3,45	0,00	-126,54	142,11	0,00	0,00	1.123

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-57,25 (-57,25)	168,00	430,10	-146,56	10,05	10,05	2,56
2	1,80	-18,71 (-18,98)	152,22	2294,09	-286,06	10,05	10,05	15,07
3	3,45	-45,15 (-52,34)	136,44	361,87	-138,80	10,05	10,05	2,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	48,07	159,96	0,00	0,00	3.328
2	1,80	0,00	1,14	157,91	0,00	0,00	138.120
3	3,45	0,00	-30,69	155,85	0,00	0,00	5.079

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-50,15 (-50,15)	158,09	479,90	-152,22	10,05	10,05	3,04
2	1,80	-19,19 (-19,64)	142,31	2005,54	-276,77	10,05	10,05	14,09
3	3,45	-48,16 (-50,15)	126,54	345,57	-136,95	10,05	10,05	2,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-41,95	158,67	0,00	0,00	3.783
2	1,80	0,00	1,92	156,62	0,00	0,00	81.644
3	3,45	0,00	30,69	154,57	0,00	0,00	5.037

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	48,78 (48,78)	44,92	100,44	109,07	10,05	10,05	2,24
2	0,96	-27,70 (-40,88)	44,92	122,61	-111,59	10,05	10,05	2,73
3	1,80	-53,96 (-53,96)	44,92	89,78	-107,86	10,05	10,05	2,00
4	2,64	-30,51 (-45,27)	44,92	109,20	-110,07	10,05	10,05	2,43
5	3,45	41,22 (48,78)	44,92	100,44	109,07	10,05	10,05	2,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-128,92	0,00	207,11	1092,77	1.606
2	0,96	0,00	-56,34	143,96	0,00	0,00	2.555
3	1,80	0,00	3,77	143,96	0,00	0,00	38.155
4	2,64	0,00	63,08	143,96	0,00	0,00	2.282
5	3,45	2,01	121,29	0,00	207,11	1092,77	1.707

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-38,00 (-41,55)	31,81	81,88	-106,96	10,05	10,05	2,57
2	0,90	26,71 (40,87)	31,81	83,39	107,13	10,05	10,05	2,62
3	1,80	52,38 (52,38)	31,81	63,70	104,89	10,05	10,05	2,00
4	2,55	29,77 (43,06)	31,81	78,75	106,61	10,05	10,05	2,48
5	3,45	-41,55 (-41,55)	31,81	81,88	-106,96	10,05	10,05	2,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	109,57	142,25	0,00	0,00	1.298
2	0,90	0,00	60,51	142,25	0,00	0,00	2.351
3	1,80	0,00	-3,48	142,25	0,00	0,00	40.917
4	2,55	0,00	-56,80	142,25	0,00	0,00	2.504
5	3,45	0,00	-101,74	142,25	0,00	0,00	1.398

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-48,78 (-48,78)	133,85	389,50	-141,94	10,05	10,05	2,91
2	1,80	-10,34 (-10,51)	121,71	3159,71	-272,95	10,05	10,05	25,96
3	3,45	-38,00 (-45,44)	109,57	324,41	-134,54	10,05	10,05	2,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	48,32	155,52	0,00	0,00	3.219
2	1,80	0,00	0,76	153,94	0,00	0,00	201.615
3	3,45	0,00	-31,81	152,36	0,00	0,00	4.790

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,22 (-41,55)	126,01	451,99	-149,05	10,05	10,05	3,59
2	1,80	-11,11 (-11,72)	113,87	2770,76	-285,20	10,05	10,05	24,33
3	3,45	-41,55 (-41,55)	101,74	331,34	-135,33	10,05	10,05	3,26

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-41,59	154,50	0,00	0,00	3.715
2	1,80	0,00	2,60	152,92	0,00	0,00	58.780
3	3,45	0,00	31,81	151,34	0,00	0,00	4.758

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	45,52 (45,52)	40,95	97,88	108,78	10,05	10,05	2,39
2	0,96	-29,39 (-42,11)	40,95	106,77	-109,79	10,05	10,05	2,61
3	1,80	-54,50 (-54,50)	40,95	80,24	-106,78	10,05	10,05	1,96
4	2,64	-30,14 (-45,24)	40,95	98,54	-108,86	10,05	10,05	2,41
5	3,45	42,68 (45,52)	40,95	97,88	108,78	10,05	10,05	2,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-127,10	0,00	207,11	1092,03	1.629

2	0,96	0,00	-54,36	143,44	0,00	0,00		2.639
3	1,80	0,00	5,26	143,44	0,00	0,00		27.262
4	2,64	0,00	64,55	143,44	0,00	0,00		2.222
5	3,45	2,01	123,29	0,00	207,11	1092,03		1.680

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,56 (-35,76)	25,52	75,84	-106,27	10,05	10,05	2,97
2	0,90	24,40 (37,35)	25,52	72,33	105,88	10,05	10,05	2,83
3	1,80	48,65 (48,65)	25,52	54,47	103,84	10,05	10,05	2,13
4	2,55	29,75 (41,19)	25,52	65,08	105,05	10,05	10,05	2,55
5	3,45	-35,76 (-35,76)	25,52	75,84	-106,27	10,05	10,05	2,97

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	100,72	141,43	0,00	0,00	1.404
2	0,90	0,00	55,36	141,43	0,00	0,00	2.555
3	1,80	0,00	-1,49	141,43	0,00	0,00	94.870
4	2,55	0,00	-48,87	141,43	0,00	0,00	2.894
5	3,45	0,00	-96,76	141,43	0,00	0,00	1.462

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-45,52 (-45,52)	132,28	423,84	-145,85	10,05	10,05	3,20
2	1,80	-12,10 (-12,29)	116,50	2714,01	-286,21	10,05	10,05	23,30
3	3,45	-34,56 (-40,53)	100,72	338,28	-136,12	10,05	10,05	3,36

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	42,21	155,31	0,00	0,00	3.679
2	1,80	0,00	0,80	153,26	0,00	0,00	191.539
3	3,45	0,00	-25,52	151,21	0,00	0,00	5.926

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-42,68 (-42,68)	128,31	446,13	-148,38	10,05	10,05	3,48
2	1,80	-12,29 (-12,39)	112,54	2615,78	-287,96	10,05	10,05	23,24
3	3,45	-35,76 (-41,73)	96,76	307,51	-132,62	10,05	10,05	3,18

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-39,76	154,80	0,00	0,00	3.893
2	1,80	0,00	0,42	152,75	0,00	0,00	359.861
3	3,45	0,00	25,52	150,70	0,00	0,00	5.906

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	38,01 (38,01)	40,36	117,91	111,06	10,05	10,05	2,92
2	0,96	-20,63 (-30,60)	40,36	151,48	-114,88	10,05	10,05	3,75
3	1,80	-40,55 (-40,55)	40,36	109,60	-110,11	10,05	10,05	2,72
4	2,64	-21,75 (-33,54)	40,36	136,13	-113,13	10,05	10,05	3,37
5	3,45	34,99 (38,01)	40,36	117,91	111,06	10,05	10,05	2,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-99,47	0,00	207,11	1091,91	2.082
2	0,96	0,00	-42,64	143,36	0,00	0,00	3.362
3	1,80	0,00	3,93	143,36	0,00	0,00	36.513
4	2,64	0,00	50,37	143,36	0,00	0,00	2.846
5	3,45	2,01	96,42	0,00	207,11	1091,91	2.148

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-28,96 (-30,38)	26,27	93,65	-108,30	10,05	10,05	3,56
2	0,90	17,49 (27,68)	26,27	103,89	109,46	10,05	10,05	3,95
3	1,80	36,48 (36,48)	26,27	76,61	106,36	10,05	10,05	2,92
4	2,55	21,37 (30,47)	26,27	93,36	108,27	10,05	10,05	3,55
5	3,45	-30,38 (-30,38)	26,27	93,65	-108,30	10,05	10,05	3,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	79,33	141,53	0,00	0,00	1.784
2	0,90	0,00	43,57	141,53	0,00	0,00	3.248
3	1,80	0,00	-1,39	141,53	0,00	0,00	101.775
4	2,55	0,00	-38,86	141,53	0,00	0,00	3.642
5	3,45	0,00	-76,19	141,53	0,00	0,00	1.858

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-38,01 (-38,01)	103,60	385,68	-141,51	10,05	10,05	3,72
2	1,80	-5,43 (-5,49)	91,46	3935,61	-236,17	10,05	10,05	43,03
3	3,45	-28,96 (-35,11)	79,33	296,92	-131,42	10,05	10,05	3,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	41,74	151,58	0,00	0,00	3.632
2	1,80	0,00	0,24	150,01	0,00	0,00	624.075
3	3,45	0,00	-26,27	148,43	0,00	0,00	5.650

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,99 (-34,99)	100,46	416,29	-144,99	10,05	10,05	4,14
2	1,80	-5,74 (-6,00)	88,33	3678,78	-249,97	10,05	10,05	41,65
3	3,45	-30,38 (-34,99)	76,19	282,61	-129,79	10,05	10,05	3,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-39,04	151,18	0,00	0,00	3.872

2	1,80	0,00	1,11	149,60	0,00	0,00	135,302
3	3,45	0,00	26,27	148,02	0,00	0,00	5,634

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	33,02 (62,35)	44,76	76,33	106,33	10,05	10,05	1,71
2	0,96	-41,57 (-52,83)	44,76	91,56	-108,06	10,05	10,05	2,05
3	1,80	-58,67 (-59,64)	44,76	80,12	-106,76	10,05	10,05	1,79
4	2,64	-22,39 (-41,05)	44,76	121,55	-111,47	10,05	10,05	2,72
5	3,45	62,35 (62,35)	44,76	76,33	106,33	10,05	10,05	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-132,39	0,00	207,11	1092,74	1,564
2	0,96	0,00	-48,12	143,94	0,00	0,00	2,991
3	1,80	0,00	17,98	143,94	0,00	0,00	8,007
4	2,64	0,00	79,73	143,94	0,00	0,00	1,805
5	3,45	2,01	137,09	0,00	207,11	1092,74	1,511

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-48,42 (-48,42)	29,83	64,70	-105,01	10,05	10,05	2,17
2	0,90	18,49 (35,28)	29,83	91,35	108,04	10,05	10,05	3,06
3	1,80	54,15 (54,30)	29,83	57,22	104,16	10,05	10,05	1,92
4	2,55	39,66 (50,45)	29,83	61,91	104,69	10,05	10,05	2,08
5	3,45	-30,74 (-48,42)	29,83	64,70	-105,01	10,05	10,05	2,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	106,71	141,99	0,00	0,00	1,331
2	0,90	0,00	71,77	141,99	0,00	0,00	1,979
3	1,80	0,00	7,47	141,99	0,00	0,00	19,011
4	2,55	0,00	-46,12	141,99	0,00	0,00	3,079
5	3,45	0,00	-110,37	141,99	0,00	0,00	1,287

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-33,02 (-40,17)	138,26	552,38	-160,46	10,05	10,05	4,00
2	1,80	-15,81 (-17,49)	122,49	1908,39	-272,51	10,05	10,05	15,58
3	3,45	-48,42 (-48,42)	106,71	287,21	-130,31	10,05	10,05	2,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	30,55	156,09	0,00	0,00	5,109
2	1,80	0,00	-7,19	154,04	0,00	0,00	21,432
3	3,45	0,00	-29,83	151,99	0,00	0,00	5,095

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-62,35 (-62,35)	141,92	299,92	-131,76	10,05	10,05	2,11
2	1,80	-9,88 (-11,53)	126,15	3032,19	-277,27	10,05	10,05	24,04
3	3,45	-30,74 (-37,72)	110,37	428,22	-146,35	10,05	10,05	3,88

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-59,04	156,57	0,00	0,00	2.652
2	1,80	0,00	-7,06	154,52	0,00	0,00	21.894
3	3,45	0,00	29,83	152,46	0,00	0,00	5.111

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	23,85 (48,48)	44,60	100,35	109,06	10,05	10,05	2,25
2	0,96	-33,82 (-41,89)	44,60	118,30	-111,10	10,05	10,05	2,65
3	1,80	-43,84 (-45,49)	44,60	107,77	-109,91	10,05	10,05	2,42
4	2,64	-11,78 (-27,20)	44,60	196,81	-120,03	10,05	10,05	4,41
5	3,45	55,83 (55,83)	44,60	85,81	107,41	10,05	10,05	1,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-105,23	0,00	207,11	1092,71	1.968
2	0,96	0,00	-34,47	143,92	0,00	0,00	4.175
3	1,80	0,00	18,89	143,92	0,00	0,00	7.619
4	2,64	0,00	65,89	143,92	0,00	0,00	2.184
5	3,45	2,01	106,93	0,00	207,11	1092,71	1.937

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-43,56 (-43,56)	30,95	75,48	-106,23	10,05	10,05	2,44
2	0,90	10,81 (24,63)	30,95	143,16	113,93	10,05	10,05	4,63
3	1,80	40,89 (41,35)	30,95	79,89	106,74	10,05	10,05	2,58
4	2,55	30,68 (38,87)	30,95	85,49	107,37	10,05	10,05	2,76
5	3,45	-23,86 (-43,56)	30,95	75,48	-106,23	10,05	10,05	2,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	85,95	142,14	0,00	0,00	1.654
2	0,90	0,00	59,07	142,14	0,00	0,00	2.406
3	1,80	0,00	7,77	142,14	0,00	0,00	18.302
4	2,55	0,00	-34,99	142,14	0,00	0,00	4.062
5	3,45	0,00	-86,26	142,14	0,00	0,00	1.648

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-23,85 (-30,63)	110,22	594,70	-165,28	10,05	10,05	5,40
2	1,80	-8,98 (-10,96)	98,09	2581,50	-288,57	10,05	10,05	26,32
3	3,45	-43,56 (-43,56)	85,95	248,45	-125,90	10,05	10,05	2,89

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	28,98	152,45	0,00	0,00	5.260
2	1,80	0,00	-8,47	150,87	0,00	0,00	17.805
3	3,45	0,00	-30,95	149,29	0,00	0,00	4.824

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-55,83 (-55,83)	110,53	249,51	-126,02	10,05	10,05	2,26
2	1,80	-2,21 (-3,89)	98,40	4661,92	-184,26	10,05	10,05	47,38
3	3,45	-23,86 (-31,11)	86,26	395,51	-142,63	10,05	10,05	4,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-60,30	152,49	0,00	0,00	2.529
2	1,80	0,00	-7,18	150,91	0,00	0,00	21.006
3	3,45	0,00	30,95	149,33	0,00	0,00	4.825

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	35,83 (47,56)	40,87	93,01	108,23	10,05	10,05	2,28
2	0,96	-30,62 (-41,30)	40,87	108,90	-110,03	10,05	10,05	2,66
3	1,80	-49,73 (-49,91)	40,87	88,18	-107,68	10,05	10,05	2,16
4	2,64	-22,95 (-38,05)	40,87	119,48	-111,24	10,05	10,05	2,92
5	3,45	47,56 (47,56)	40,87	93,01	108,23	10,05	10,05	2,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-115,32	0,00	207,11	1092,01	1.796
2	0,96	0,00	-45,61	143,43	0,00	0,00	3.145
3	1,80	0,00	10,19	143,43	0,00	0,00	14.076
4	2,64	0,00	64,52	143,43	0,00	0,00	2.223
5	3,45	2,01	117,20	0,00	207,11	1092,01	1.767

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-35,86 (-35,86)	25,17	74,50	-106,12	10,05	10,05	2,96
2	0,90	17,63 (30,24)	25,17	89,79	107,86	10,05	10,05	3,57
3	1,80	43,24 (43,24)	25,17	60,89	104,57	10,05	10,05	2,42
4	2,55	29,56 (38,79)	25,17	68,42	105,43	10,05	10,05	2,72
5	3,45	-28,79 (-35,86)	25,17	74,50	-106,12	10,05	10,05	2,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	88,83	141,39	0,00	0,00	1.592
2	0,90	0,00	53,89	141,39	0,00	0,00	2.624
3	1,80	0,00	2,99	141,39	0,00	0,00	47.324
4	2,55	0,00	-39,43	141,39	0,00	0,00	3.586
5	3,45	0,00	-90,29	141,39	0,00	0,00	1.566

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-35,83 (-35,86)	120,38	530,17	-157,94	10,05	10,05	4,40
2	1,80	-10,94 (-11,53)	104,61	2613,13	-288,01	10,05	10,05	24,98
3	3,45	-35,86 (-35,86)	88,83	336,72	-135,94	10,05	10,05	3,79

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	35,21	153,77	0,00	0,00	4.368
2	1,80	0,00	-2,53	151,72	0,00	0,00	59.917
3	3,45	0,00	-25,17	149,66	0,00	0,00	5.945

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-47,56 (-47,56)	121,85	353,05	-137,80	10,05	10,05	2,90
2	1,80	-8,57 (-9,31)	106,07	3124,33	-274,15	10,05	10,05	29,46
3	3,45	-28,79 (-34,68)	90,29	361,14	-138,72	10,05	10,05	4,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-46,60	153,96	0,00	0,00	3.304
2	1,80	0,00	-3,17	151,91	0,00	0,00	47.982
3	3,45	0,00	25,17	149,85	0,00	0,00	5.953

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	28,04 (40,83)	40,23	108,36	109,97	10,05	10,05	2,69
2	0,96	-23,08 (-31,01)	40,23	148,63	-114,55	10,05	10,05	3,69
3	1,80	-36,50 (-36,81)	40,23	121,86	-111,51	10,05	10,05	3,03
4	2,64	-14,26 (-26,31)	40,23	180,76	-118,21	10,05	10,05	4,49
5	3,45	40,83 (40,83)	40,23	108,36	109,97	10,05	10,05	2,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-90,00	0,00	207,11	1091,89	2.301
2	0,96	0,00	-33,90	143,35	0,00	0,00	4.229
3	1,80	0,00	9,97	143,35	0,00	0,00	14.374
4	2,64	0,00	51,49	143,35	0,00	0,00	2.784
5	3,45	2,01	90,68	0,00	207,11	1091,89	2.284

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,18 (-31,18)	25,93	89,67	-107,85	10,05	10,05	3,46
2	0,90	11,13 (21,19)	25,93	138,81	113,44	10,05	10,05	5,35
3	1,80	31,88 (31,88)	25,93	87,51	107,60	10,05	10,05	3,38
4	2,55	21,74 (28,79)	25,93	97,97	108,79	10,05	10,05	3,78
5	3,45	-23,31 (-31,18)	25,93	89,67	-107,85	10,05	10,05	3,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	69,88	141,49	0,00	0,00	2.025
2	0,90	0,00	43,00	141,49	0,00	0,00	3.291
3	1,80	0,00	3,11	141,49	0,00	0,00	45.545
4	2,55	0,00	-30,14	141,49	0,00	0,00	4.695
5	3,45	0,00	-70,00	141,49	0,00	0,00	2.021

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-28,04 (-31,18)	94,15	448,97	-148,70	10,05	10,05	4,77
2	1,80	-4,89 (-5,70)	82,01	3632,01	-252,39	10,05	10,05	44,29
3	3,45	-31,18 (-31,18)	69,88	293,64	-131,04	10,05	10,05	4,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	34,00	150,36	0,00	0,00	4.422
2	1,80	0,00	-3,45	148,78	0,00	0,00	43.070
3	3,45	0,00	-25,93	147,20	0,00	0,00	5.677

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-40,83 (-40,83)	94,27	305,72	-132,42	10,05	10,05	3,24
2	1,80	-2,18 (-2,84)	82,14	4849,09	-167,57	10,05	10,05	59,04
3	3,45	-23,31 (-29,37)	70,00	319,21	-133,95	10,05	10,05	4,56

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-46,53	150,37	0,00	0,00	3.232
2	1,80	0,00	-2,81	148,79	0,00	0,00	52.979
3	3,45	0,00	25,93	147,22	0,00	0,00	5.678

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	67,55 (67,55)	36,96	56,97	104,13	10,05	10,05	1,54
2	0,96	17,20 (31,29)	38,83	141,07	113,69	10,05	10,05	3,63
3	1,80	-28,19 (-36,93)	40,78	123,34	-111,68	10,05	10,05	3,02
4	2,64	-43,85 (-44,36)	42,74	105,67	-109,67	10,05	10,05	2,47
5	3,45	-6,08 (-26,72)	44,61	201,25	-120,54	10,05	10,05	4,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-60,98	0,00	207,11	1091,27	3.396
2	0,96	0,00	-60,25	143,16	0,00	0,00	2.376
3	1,80	0,00	-37,33	143,42	0,00	0,00	3.842
4	2,64	0,00	14,33	143,67	0,00	0,00	10.026
5	3,45	2,01	88,20	0,00	207,11	1092,71	2.348

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2,98 (12,55)	25,19	254,08	126,54	10,05	10,05	10,09
2	0,90	23,88 (26,98)	26,93	109,94	110,15	10,05	10,05	4,08
3	1,80	23,20 (26,98)	29,02	119,64	111,26	10,05	10,05	4,12
4	2,55	1,15 (11,08)	30,76	396,25	142,71	10,05	10,05	12,88
5	3,45	-51,04 (-51,04)	32,84	67,80	-105,36	10,05	10,05	2,06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,88	141,39	0,00	0,00	3.459
2	0,90	0,00	14,87	141,62	0,00	0,00	9.525
3	1,80	0,00	-16,37	141,89	0,00	0,00	8.668
4	2,55	0,00	-42,40	142,11	0,00	0,00	3.352
5	3,45	0,00	-73,62	142,39	0,00	0,00	1.934

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-67,55 (-67,55)	61,33	98,86	-108,89	10,05	10,05	1,61
2	1,80	9,32 (13,87)	51,10	619,29	168,07	10,05	10,05	12,12
3	3,45	2,98 (8,88)	40,88	917,94	199,31	10,05	10,05	22,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	75,68	146,09	0,00	0,00	1.930
2	1,80	0,00	19,44	144,76	0,00	0,00	7.448
3	3,45	0,00	-25,19	143,43	0,00	0,00	5.693

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,08 (7,03)	94,07	3475,42	259,90	10,05	10,05	36,95
2	1,80	-6,47 (-10,98)	83,84	2159,49	-282,77	10,05	10,05	25,76
3	3,45	-51,04 (-51,04)	73,62	168,49	-116,81	10,05	10,05	2,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5,96	150,35	0,00	0,00	25.229
2	1,80	0,00	19,25	149,02	0,00	0,00	7.743
3	3,45	0,00	32,84	147,69	0,00	0,00	4.497

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	74,92 (74,92)	39,55	54,85	103,89	10,05	10,05	1,39
2	0,96	17,16 (33,04)	41,42	142,77	113,89	10,05	10,05	3,45
3	1,80	-33,24 (-42,74)	43,38	112,04	-110,39	10,05	10,05	2,58
4	2,64	-49,36 (-50,13)	45,33	98,43	-108,84	10,05	10,05	2,17
5	3,45	-5,43 (-28,92)	47,20	195,71	-119,91	10,05	10,05	4,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-70,96	0,00	207,11	1091,76	2.919

2	0,96	0,00	-67,86	143,50	0,00	0,00		2.115
3	1,80	0,00	-40,58	143,76	0,00	0,00		3.543
4	2,64	0,00	17,99	144,01	0,00	0,00		8.007
5	3,45	2,01	100,39	0,00	207,11	1093,20		2.063

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	4,18 (14,33)	25,98	223,03	123,01	10,05	10,05	8,59
2	0,90	26,29 (29,51)	27,72	102,70	109,33	10,05	10,05	3,71
3	1,80	25,34 (29,48)	29,80	111,53	110,33	10,05	10,05	3,74
4	2,55	1,63 (12,27)	31,54	354,73	137,99	10,05	10,05	11,25
5	3,45	-54,28 (-54,28)	33,63	65,08	-105,05	10,05	10,05	1,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	43,36	141,49	0,00	0,00	3.263
2	0,90	0,00	15,61	141,72	0,00	0,00	9.080
3	1,80	0,00	-17,72	141,99	0,00	0,00	8.015
4	2,55	0,00	-45,49	142,22	0,00	0,00	3.126
5	3,45	0,00	-78,79	142,49	0,00	0,00	1.808

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-74,92 (-74,92)	71,45	104,47	-109,53	10,05	10,05	1,46
2	1,80	9,03 (14,19)	57,40	729,77	180,34	10,05	10,05	12,71
3	3,45	4,18 (10,26)	43,36	785,80	185,99	10,05	10,05	18,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	81,65	147,41	0,00	0,00	1.805
2	1,80	0,00	22,03	145,58	0,00	0,00	6.608
3	3,45	0,00	-25,98	143,75	0,00	0,00	5.534

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	5,43 (6,15)	106,88	4014,82	231,18	10,05	10,05	37,56
2	1,80	-8,42 (-13,11)	92,84	1939,47	-273,87	10,05	10,05	20,89
3	3,45	-54,28 (-54,28)	78,79	169,76	-116,96	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-5,17	152,01	0,00	0,00	29.382
2	1,80	0,00	20,03	150,19	0,00	0,00	7.497
3	3,45	0,00	33,63	148,36	0,00	0,00	4.412

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	74,92 (74,92)	39,55	54,85	103,89	10,05	10,05	1,39
2	0,96	17,16 (33,04)	41,42	142,77	113,89	10,05	10,05	3,45
3	1,80	-33,24 (-42,74)	43,38	112,04	-110,39	10,05	10,05	2,58
4	2,64	-49,36 (-50,13)	45,33	98,43	-108,84	10,05	10,05	2,17
5	3,45	-5,43 (-28,92)	47,20	195,71	-119,91	10,05	10,05	4,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-70,96	0,00	207,11	1091,76	2.919
2	0,96	0,00	-67,86	143,50	0,00	0,00	2.115
3	1,80	0,00	-40,58	143,76	0,00	0,00	3.543
4	2,64	0,00	17,99	144,01	0,00	0,00	8.007
5	3,45	2,01	100,39	0,00	207,11	1093,20	2.063

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	4,18 (14,33)	25,98	223,03	123,01	10,05	10,05	8,59
2	0,90	26,29 (29,51)	27,72	102,70	109,33	10,05	10,05	3,71
3	1,80	25,34 (29,48)	29,80	111,53	110,33	10,05	10,05	3,74
4	2,55	1,63 (12,27)	31,54	354,73	137,99	10,05	10,05	11,25
5	3,45	-54,28 (-54,28)	33,63	65,08	-105,05	10,05	10,05	1,94

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	43,36	141,49	0,00	0,00	3.263
2	0,90	0,00	15,61	141,72	0,00	0,00	9.080
3	1,80	0,00	-17,72	141,99	0,00	0,00	8.015
4	2,55	0,00	-45,49	142,22	0,00	0,00	3.126
5	3,45	0,00	-78,79	142,49	0,00	0,00	1.808

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-74,92 (-74,92)	71,45	104,47	-109,53	10,05	10,05	1,46
2	1,80	9,03 (14,19)	57,40	729,77	180,34	10,05	10,05	12,71
3	3,45	4,18 (10,26)	43,36	785,80	185,99	10,05	10,05	18,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	81,65	147,41	0,00	0,00	1.805
2	1,80	0,00	22,03	145,58	0,00	0,00	6.608
3	3,45	0,00	-25,98	143,75	0,00	0,00	5.534

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	5,43 (6,15)	106,88	4014,82	231,18	10,05	10,05	37,56
2	1,80	-8,42 (-13,11)	92,84	1939,47	-273,87	10,05	10,05	20,89
3	3,45	-54,28 (-54,28)	78,79	169,76	-116,96	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5,17	152,01	0,00	0,00	29.382

2	1,80	0,00	20,03	150,19	0,00	0,00	7.497
3	3,45	0,00	33,63	148,36	0,00	0,00	4.412

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	67,55 (67,55)	36,96	56,97	104,13	10,05	10,05	1,54
2	0,96	17,20 (31,29)	38,83	141,07	113,69	10,05	10,05	3,63
3	1,80	-28,19 (-36,93)	40,78	123,34	-111,68	10,05	10,05	3,02
4	2,64	-43,85 (-44,36)	42,74	105,67	-109,67	10,05	10,05	2,47
5	3,45	-6,08 (-26,72)	44,61	201,25	-120,54	10,05	10,05	4,51

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-60,98	0,00	207,11	1091,27	3.396
2	0,96	0,00	-60,25	143,16	0,00	0,00	2.376
3	1,80	0,00	-37,33	143,42	0,00	0,00	3.842
4	2,64	0,00	14,33	143,67	0,00	0,00	10.026
5	3,45	2,01	88,20	0,00	207,11	1092,71	2.348

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	2,98 (12,55)	25,19	254,08	126,54	10,05	10,05	10,09
2	0,90	23,88 (26,98)	26,93	109,94	110,15	10,05	10,05	4,08
3	1,80	23,20 (26,98)	29,02	119,64	111,26	10,05	10,05	4,12
4	2,55	1,15 (11,08)	30,76	396,25	142,71	10,05	10,05	12,88
5	3,45	-51,04 (-51,04)	32,84	67,80	-105,36	10,05	10,05	2,06

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,88	141,39	0,00	0,00	3.459
2	0,90	0,00	14,87	141,62	0,00	0,00	9.525
3	1,80	0,00	-16,37	141,89	0,00	0,00	8.668
4	2,55	0,00	-42,40	142,11	0,00	0,00	3.352
5	3,45	0,00	-73,62	142,39	0,00	0,00	1.934

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-67,55 (-67,55)	61,33	98,86	-108,89	10,05	10,05	1,61
2	1,80	9,32 (13,87)	51,10	619,29	168,07	10,05	10,05	12,12
3	3,45	2,98 (8,88)	40,88	917,94	199,31	10,05	10,05	22,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	75,68	146,09	0,00	0,00	1.930
2	1,80	0,00	19,44	144,76	0,00	0,00	7.448
3	3,45	0,00	-25,19	143,43	0,00	0,00	5.693

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,08 (7,03)	94,07	3475,42	259,90	10,05	10,05	36,95
2	1,80	-6,47 (-10,98)	83,84	2159,49	-282,77	10,05	10,05	25,76
3	3,45	-51,04 (-51,04)	73,62	168,49	-116,81	10,05	10,05	2,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-5,96	150,35	0,00	0,00	25.229
2	1,80	0,00	19,25	149,02	0,00	0,00	7.743
3	3,45	0,00	32,84	147,69	0,00	0,00	4.497

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,08 (-26,72)	44,61	201,25	-120,54	10,05	10,05	4,51
2	0,96	-43,85 (-44,36)	42,74	105,67	-109,67	10,05	10,05	2,47
3	1,80	-28,19 (-38,56)	40,78	117,41	-111,00	10,05	10,05	2,88
4	2,64	17,20 (32,24)	38,83	136,27	113,15	10,05	10,05	3,51
5	3,45	67,55 (67,55)	36,96	56,97	104,13	10,05	10,05	1,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-88,20	0,00	207,11	1092,71	2.348
2	0,96	0,00	-3,84	143,67	0,00	0,00	37.385
3	1,80	0,00	44,31	143,42	0,00	0,00	3.237
4	2,64	0,00	64,29	143,16	0,00	0,00	2.227
5	3,45	2,01	60,98	0,00	207,11	1091,27	3.396

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-51,04 (-51,04)	32,84	67,80	-105,36	10,05	10,05	2,06
2	0,90	-5,60 (-16,74)	31,10	230,11	-123,82	10,05	10,05	7,40
3	1,80	23,20 (26,92)	29,02	119,96	111,29	10,05	10,05	4,13
4	2,55	25,72 (26,92)	27,28	111,83	110,37	10,05	10,05	4,10
5	3,45	2,98 (12,55)	25,19	254,08	126,54	10,05	10,05	10,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	73,62	142,39	0,00	0,00	1.934
2	0,90	0,00	47,61	142,16	0,00	0,00	2.986
3	1,80	0,00	16,37	141,89	0,00	0,00	8.668
4	2,55	0,00	-9,66	141,66	0,00	0,00	14.659
5	3,45	0,00	-40,88	141,39	0,00	0,00	3.459

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,08 (7,03)	94,07	3475,42	259,90	10,05	10,05	36,95
2	1,80	-6,47 (-10,98)	83,84	2159,49	-282,77	10,05	10,05	25,76
3	3,45	-51,04 (-51,04)	73,62	168,49	-116,81	10,05	10,05	2,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	5,96	150,35	0,00	0,00	25.229
2	1,80	0,00	-19,25	149,02	0,00	0,00	7.743
3	3,45	0,00	-32,84	147,69	0,00	0,00	4.497

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-67,55 (-67,55)	61,33	98,86	-108,89	10,05	10,05	1,61
2	1,80	9,32 (13,87)	51,10	619,29	168,07	10,05	10,05	12,12
3	3,45	2,98 (8,88)	40,88	917,94	199,31	10,05	10,05	22,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-75,68	146,09	0,00	0,00	1.930
2	1,80	0,00	-19,44	144,76	0,00	0,00	7.448
3	3,45	0,00	25,19	143,43	0,00	0,00	5.693

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-5,43 (-28,92)	47,20	195,71	-119,91	10,05	10,05	4,15
2	0,96	-49,36 (-50,13)	45,33	98,43	-108,84	10,05	10,05	2,17
3	1,80	-33,24 (-44,56)	43,38	106,89	-109,81	10,05	10,05	2,46
4	2,64	17,16 (34,12)	41,42	137,53	113,29	10,05	10,05	3,32
5	3,45	74,92 (74,92)	39,55	54,85	103,89	10,05	10,05	1,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-100,39	0,00	207,11	1093,20	2.063
2	0,96	0,00	-6,36	144,01	0,00	0,00	22.656
3	1,80	0,00	48,36	143,76	0,00	0,00	2.972
4	2,64	0,00	72,48	143,50	0,00	0,00	1.980
5	3,45	2,01	70,96	0,00	207,11	1091,76	2.919

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-54,28 (-54,28)	33,63	65,08	-105,05	10,05	10,05	1,94
2	0,90	-5,61 (-17,56)	31,89	223,52	-123,07	10,05	10,05	7,01
3	1,80	25,34 (29,45)	29,80	111,69	110,35	10,05	10,05	3,75
4	2,55	28,21 (29,45)	28,06	104,38	109,52	10,05	10,05	3,72
5	3,45	4,18 (14,33)	25,98	223,03	123,01	10,05	10,05	8,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	78,79	142,49	0,00	0,00	1.808
2	0,90	0,00	51,04	142,26	0,00	0,00	2.787
3	1,80	0,00	17,72	141,99	0,00	0,00	8.015
4	2,55	0,00	-10,06	141,76	0,00	0,00	14.098
5	3,45	0,00	-43,36	141,49	0,00	0,00	3.263

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	5,43 (6,15)	106,88	4014,82	231,18	10,05	10,05	37,56
2	1,80	-8,42 (-13,11)	92,84	1939,47	-273,87	10,05	10,05	20,89
3	3,45	-54,28 (-54,28)	78,79	169,76	-116,96	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	5,17	152,01	0,00	0,00	29.382
2	1,80	0,00	-20,03	150,19	0,00	0,00	7.497
3	3,45	0,00	-33,63	148,36	0,00	0,00	4.412

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-74,92 (-74,92)	71,45	104,47	-109,53	10,05	10,05	1,46
2	1,80	9,03 (14,19)	57,40	729,77	180,34	10,05	10,05	12,71
3	3,45	4,18 (10,26)	43,36	785,80	185,99	10,05	10,05	18,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-81,65	147,41	0,00	0,00	1.805
2	1,80	0,00	-22,03	145,58	0,00	0,00	6.608
3	3,45	0,00	25,98	143,75	0,00	0,00	5.534

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-5,43 (-28,92)	47,20	195,71	-119,91	10,05	10,05	4,15
2	0,96	-49,36 (-50,13)	45,33	98,43	-108,84	10,05	10,05	2,17
3	1,80	-33,24 (-44,56)	43,38	106,89	-109,81	10,05	10,05	2,46
4	2,64	17,16 (34,12)	41,42	137,53	113,29	10,05	10,05	3,32
5	3,45	74,92 (74,92)	39,55	54,85	103,89	10,05	10,05	1,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	2,01	-100,39	0,00	207,11	1093,20	2.063
2	0,96	0,00	-6,36	144,01	0,00	0,00	22.656
3	1,80	0,00	48,36	143,76	0,00	0,00	2.972
4	2,64	0,00	72,48	143,50	0,00	0,00	1.980
5	3,45	2,01	70,96	0,00	207,11	1091,76	2.919

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-54,28 (-54,28)	33,63	65,08	-105,05	10,05	10,05	1,94
2	0,90	-5,61 (-17,56)	31,89	223,52	-123,07	10,05	10,05	7,01
3	1,80	25,34 (29,45)	29,80	111,69	110,35	10,05	10,05	3,75
4	2,55	28,21 (29,45)	28,06	104,38	109,52	10,05	10,05	3,72
5	3,45	4,18 (14,33)	25,98	223,03	123,01	10,05	10,05	8,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	78,79	142,49	0,00	0,00	1.808
2	0,90	0,00	51,04	142,26	0,00	0,00	2.787
3	1,80	0,00	17,72	141,99	0,00	0,00	8.015
4	2,55	0,00	-10,06	141,76	0,00	0,00	14.098
5	3,45	0,00	-43,36	141,49	0,00	0,00	3.263

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	5,43 (6,15)	106,88	4014,82	231,18	10,05	10,05	37,56
2	1,80	-8,42 (-13,11)	92,84	1939,47	-273,87	10,05	10,05	20,89
3	3,45	-54,28 (-54,28)	78,79	169,76	-116,96	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	5,17	152,01	0,00	0,00	29.382
2	1,80	0,00	-20,03	150,19	0,00	0,00	7.497
3	3,45	0,00	-33,63	148,36	0,00	0,00	4.412

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-74,92 (-74,92)	71,45	104,47	-109,53	10,05	10,05	1,46
2	1,80	9,03 (14,19)	57,40	729,77	180,34	10,05	10,05	12,71
3	3,45	4,18 (10,26)	43,36	785,80	185,99	10,05	10,05	18,12

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-81,65	147,41	0,00	0,00	1.805
2	1,80	0,00	-22,03	145,58	0,00	0,00	6.608
3	3,45	0,00	25,98	143,75	0,00	0,00	5.534

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-6,08 (-26,72)	44,61	201,25	-120,54	10,05	10,05	4,51
2	0,96	-43,85 (-44,36)	42,74	105,67	-109,67	10,05	10,05	2,47
3	1,80	-28,19 (-38,56)	40,78	117,41	-111,00	10,05	10,05	2,88
4	2,64	17,20 (32,24)	38,83	136,27	113,15	10,05	10,05	3,51
5	3,45	67,55 (67,55)	36,96	56,97	104,13	10,05	10,05	1,54

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	2,01	-88,20	0,00	207,11	1092,71	2.348
2	0,96	0,00	-3,84	143,67	0,00	0,00	37.385
3	1,80	0,00	44,31	143,42	0,00	0,00	3.237
4	2,64	0,00	64,29	143,16	0,00	0,00	2.227
5	3,45	2,01	60,98	0,00	207,11	1091,27	3.396

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-51,04 (-51,04)	32,84	67,80	-105,36	10,05	10,05	2,06
2	0,90	-5,60 (-16,74)	31,10	230,11	-123,82	10,05	10,05	7,40
3	1,80	23,20 (26,92)	29,02	119,96	111,29	10,05	10,05	4,13
4	2,55	25,72 (26,92)	27,28	111,83	110,37	10,05	10,05	4,10
5	3,45	2,98 (12,55)	25,19	254,08	126,54	10,05	10,05	10,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	73,62	142,39	0,00	0,00	1.934
2	0,90	0,00	47,61	142,16	0,00	0,00	2.986
3	1,80	0,00	16,37	141,89	0,00	0,00	8.668
4	2,55	0,00	-9,66	141,66	0,00	0,00	14.659
5	3,45	0,00	-40,88	141,39	0,00	0,00	3.459

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	6,08 (7,03)	94,07	3475,42	259,90	10,05	10,05	36,95
2	1,80	-6,47 (-10,98)	83,84	2159,49	-282,77	10,05	10,05	25,76
3	3,45	-51,04 (-51,04)	73,62	168,49	-116,81	10,05	10,05	2,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	5,96	150,35	0,00	0,00	25.229
2	1,80	0,00	-19,25	149,02	0,00	0,00	7.743
3	3,45	0,00	-32,84	147,69	0,00	0,00	4.497

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-67,55 (-67,55)	61,33	98,86	-108,89	10,05	10,05	1,61
2	1,80	9,32 (13,87)	51,10	619,29	168,07	10,05	10,05	12,12
3	3,45	2,98 (8,88)	40,88	917,94	199,31	10,05	10,05	22,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-75,68	146,09	0,00	0,00	1.930
2	1,80	0,00	-19,44	144,76	0,00	0,00	7.448
3	3,45	0,00	25,19	143,43	0,00	0,00	5.693

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 cm ²
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cm ²
σ_{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espressa in MPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa
A_{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cm ²

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	43,66	34,47	10,05	10,05	32,07	168,65	4,57
2	0,96	-29,31	34,47	10,05	10,05	107,79	22,52	3,08
3	1,80	-53,80	34,47	10,05	10,05	211,69	38,80	5,62
4	2,64	-30,70	34,47	10,05	10,05	113,65	23,44	3,22
5	3,45	38,40	34,47	10,05	10,05	28,58	146,33	4,03

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,20	23,29	10,05	10,05	133,88	24,79	3,58
2	0,90	26,74	23,29	10,05	10,05	19,84	102,23	2,80
3	1,80	51,20	23,29	10,05	10,05	36,05	206,07	5,34
4	2,55	30,41	23,29	10,05	10,05	22,28	117,82	3,18
5	3,45	-36,42	23,29	10,05	10,05	143,33	26,26	3,81

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-43,66	127,53	10,05	10,05	125,15	39,34	4,62
2	1,80	-14,15	115,40	10,05	10,05	13,34	15,89	1,41
3	3,45	-34,20	103,26	10,05	10,05	96,51	31,04	3,62

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-38,40	120,19	10,05	10,05	106,49	35,13	4,06
2	1,80	-14,51	108,06	10,05	10,05	16,49	16,03	1,46
3	3,45	-36,42	95,92	10,05	10,05	109,13	32,10	3,85

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	34,97	31,49	10,05	10,05	26,03	133,21	3,67
2	0,96	-22,58	31,49	10,05	10,05	80,67	17,76	2,38
3	1,80	-41,88	31,49	10,05	10,05	162,54	30,63	4,38
4	2,64	-23,13	31,49	10,05	10,05	83,01	18,13	2,43
5	3,45	32,87	31,49	10,05	10,05	24,63	124,29	3,45

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,35	19,47	10,05	10,05	102,42	19,23	2,76
2	0,90	18,59	19,47	10,05	10,05	14,08	69,52	1,95
3	1,80	37,10	19,47	10,05	10,05	26,36	148,05	3,87
4	2,55	22,73	19,47	10,05	10,05	16,83	87,05	2,38
5	3,45	-27,24	19,47	10,05	10,05	106,19	19,83	2,85

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,97	101,07	10,05	10,05	100,73	31,44	3,70
2	1,80	-9,25	88,94	10,05	10,05	5,67	10,71	0,91
3	3,45	-26,35	76,80	10,05	10,05	75,59	23,73	2,79

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,87	98,14	10,05	10,05	93,26	29,76	3,48
2	1,80	-9,39	86,00	10,05	10,05	6,63	10,77	0,93
3	3,45	-27,24	73,87	10,05	10,05	80,64	24,16	2,88

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	29,18	29,51	10,05	10,05	22,01	109,60	3,06
2	0,96	-18,09	29,51	10,05	10,05	62,60	14,58	1,91
3	1,80	-33,94	29,51	10,05	10,05	129,78	25,17	3,56
4	2,64	-18,09	29,51	10,05	10,05	62,60	14,58	1,91
5	3,45	29,18	29,51	10,05	10,05	22,01	109,60	3,06

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,11	16,91	10,05	10,05	81,44	15,53	2,21
2	0,90	13,16	16,91	10,05	10,05	10,23	47,72	1,38
3	1,80	27,69	16,91	10,05	10,05	19,90	109,38	2,89
4	2,55	17,60	16,91	10,05	10,05	13,20	66,54	1,85
5	3,45	-21,11	16,91	10,05	10,05	81,44	15,53	2,21

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,18	83,43	10,05	10,05	84,45	26,17	3,09
2	1,80	-5,99	71,30	10,05	10,05	1,58	7,29	0,59
3	3,45	-21,11	59,16	10,05	10,05	61,65	18,86	2,23

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,18	83,43	10,05	10,05	84,45	26,17	3,09
2	1,80	-5,99	71,30	10,05	10,05	1,58	7,29	0,59
3	3,45	-21,11	59,16	10,05	10,05	61,65	18,86	2,23

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	34,97	31,49	10,05	10,05	26,03	133,21	3,67
2	0,96	-22,58	31,49	10,05	10,05	80,67	17,76	2,38
3	1,80	-41,88	31,49	10,05	10,05	162,54	30,63	4,38
4	2,64	-23,13	31,49	10,05	10,05	83,01	18,13	2,43
5	3,45	32,87	31,49	10,05	10,05	24,63	124,29	3,45

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,35	19,47	10,05	10,05	102,42	19,23	2,76
2	0,90	18,59	19,47	10,05	10,05	14,08	69,52	1,95
3	1,80	37,10	19,47	10,05	10,05	26,36	148,05	3,87
4	2,55	22,73	19,47	10,05	10,05	16,83	87,05	2,38
5	3,45	-27,24	19,47	10,05	10,05	106,19	19,83	2,85

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,97	101,07	10,05	10,05	100,73	31,44	3,70
2	1,80	-9,25	88,94	10,05	10,05	5,67	10,71	0,91
3	3,45	-26,35	76,80	10,05	10,05	75,59	23,73	2,79

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,87	98,14	10,05	10,05	93,26	29,76	3,48
2	1,80	-9,39	86,00	10,05	10,05	6,63	10,77	0,93
3	3,45	-27,24	73,87	10,05	10,05	80,64	24,16	2,88

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	29,18	29,51	10,05	10,05	22,01	109,60	3,06
2	0,96	-18,09	29,51	10,05	10,05	62,60	14,58	1,91
3	1,80	-33,94	29,51	10,05	10,05	129,78	25,17	3,56
4	2,64	-18,09	29,51	10,05	10,05	62,60	14,58	1,91
5	3,45	29,18	29,51	10,05	10,05	22,01	109,60	3,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,11	16,91	10,05	10,05	81,44	15,53	2,21
2	0,90	13,16	16,91	10,05	10,05	10,23	47,72	1,38
3	1,80	27,69	16,91	10,05	10,05	19,90	109,38	2,89
4	2,55	17,60	16,91	10,05	10,05	13,20	66,54	1,85
5	3,45	-21,11	16,91	10,05	10,05	81,44	15,53	2,21

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,18	83,43	10,05	10,05	84,45	26,17	3,09
2	1,80	-5,99	71,30	10,05	10,05	1,58	7,29	0,59
3	3,45	-21,11	59,16	10,05	10,05	61,65	18,86	2,23

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,18	83,43	10,05	10,05	84,45	26,17	3,09
2	1,80	-5,99	71,30	10,05	10,05	1,58	7,29	0,59
3	3,45	-21,11	59,16	10,05	10,05	61,65	18,86	2,23

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	25,71	34,31	10,05	10,05	20,10	92,60	2,71
2	0,96	-31,60	34,31	10,05	10,05	117,54	24,03	3,32
3	1,80	-44,97	34,31	10,05	10,05	174,29	32,93	4,71
4	2,64	-17,39	34,31	10,05	10,05	57,41	14,49	1,84
5	3,45	47,44	34,31	10,05	10,05	34,57	184,76	4,96

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,61	22,66	10,05	10,05	144,45	26,33	3,83
2	0,90	14,21	22,66	10,05	10,05	11,41	49,45	1,50
3	1,80	41,17	22,66	10,05	10,05	29,36	163,82	4,30
4	2,55	30,06	22,66	10,05	10,05	21,99	116,64	3,15
5	3,45	-23,52	22,66	10,05	10,05	88,87	17,64	2,47

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-25,71	105,51	10,05	10,05	60,46	25,02	2,70
2	1,80	-12,00	93,37	10,05	10,05	12,51	13,36	1,20
3	3,45	-36,61	81,24	10,05	10,05	116,66	31,17	3,87

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-47,44	108,22	10,05	10,05	149,80	40,61	5,02
2	1,80	-7,61	96,08	10,05	10,05	1,41	9,44	0,76
3	3,45	-23,52	83,95	10,05	10,05	60,67	22,16	2,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,79	31,43	10,05	10,05	21,25	102,79	2,92
2	0,96	-23,49	31,43	10,05	10,05	84,56	18,37	2,47
3	1,80	-38,35	31,43	10,05	10,05	147,58	28,28	4,02
4	2,64	-17,81	31,43	10,05	10,05	60,52	14,54	1,88
5	3,45	36,48	31,43	10,05	10,05	27,03	139,66	3,82

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,31	19,21	10,05	10,05	106,64	19,85	2,86
2	0,90	13,58	19,21	10,05	10,05	10,71	48,41	1,43
3	1,80	33,09	19,21	10,05	10,05	23,68	131,15	3,46
4	2,55	22,59	19,21	10,05	10,05	16,71	86,58	2,37
5	3,45	-22,07	19,21	10,05	10,05	84,41	16,37	2,31

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,79	92,26	10,05	10,05	74,74	25,76	2,94
2	1,80	-8,39	80,13	10,05	10,05	5,25	9,70	0,83
3	3,45	-27,31	67,99	10,05	10,05	83,63	23,80	2,89

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,48	93,35	10,05	10,05	110,56	31,96	3,86
2	1,80	-6,64	81,21	10,05	10,05	1,50	8,15	0,66
3	3,45	-22,07	69,07	10,05	10,05	61,22	20,19	2,33

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,79	31,43	10,05	10,05	21,25	102,79	2,92
2	0,96	-23,49	31,43	10,05	10,05	84,56	18,37	2,47
3	1,80	-38,35	31,43	10,05	10,05	147,58	28,28	4,02
4	2,64	-17,81	31,43	10,05	10,05	60,52	14,54	1,88
5	3,45	36,48	31,43	10,05	10,05	27,03	139,66	3,82

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,31	19,21	10,05	10,05	106,64	19,85	2,86
2	0,90	13,58	19,21	10,05	10,05	10,71	48,41	1,43
3	1,80	33,09	19,21	10,05	10,05	23,68	131,15	3,46
4	2,55	22,59	19,21	10,05	10,05	16,71	86,58	2,37
5	3,45	-22,07	19,21	10,05	10,05	84,41	16,37	2,31

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,79	92,26	10,05	10,05	74,74	25,76	2,94
2	1,80	-8,39	80,13	10,05	10,05	5,25	9,70	0,83
3	3,45	-27,31	67,99	10,05	10,05	83,63	23,80	2,89

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,48	93,35	10,05	10,05	110,56	31,96	3,86
2	1,80	-6,64	81,21	10,05	10,05	1,50	8,15	0,66
3	3,45	-22,07	69,07	10,05	10,05	61,22	20,19	2,33

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02
2	0,96	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
5	3,45	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11
2	0,90	18,75	20,95	10,05	10,05	14,31	69,45	1,97
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	11,10	22,69	10,05	10,05	9,30	36,25	1,17
5	3,45	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49
2	0,96	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
5	3,45	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25
2	0,90	17,30	19,82	10,05	10,05	13,25	63,88	1,82
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	11,56	21,56	10,05	10,05	9,53	38,75	1,22
5	3,45	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58
2	0,96	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
5	3,45	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64
2	0,90	5,49	22,85	10,05	10,05	5,36	12,76	0,58
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	22,15	21,11	10,05	10,05	16,59	83,80	2,32
5	3,45	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69
2	0,96	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
5	3,45	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36
2	0,90	6,27	21,72	10,05	10,05	5,87	16,47	0,66
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	20,76	19,97	10,05	10,05	15,56	78,45	2,18
5	3,45	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02
2	0,96	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
5	3,45	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11
2	0,90	18,75	20,95	10,05	10,05	14,31	69,45	1,97
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	11,10	22,69	10,05	10,05	9,30	36,25	1,17
5	3,45	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49
2	0,96	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
5	3,45	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25
2	0,90	17,30	19,82	10,05	10,05	13,25	63,88	1,82
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	11,56	21,56	10,05	10,05	9,53	38,75	1,22
5	3,45	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58
2	0,96	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
5	3,45	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64
2	0,90	5,49	22,85	10,05	10,05	5,36	12,76	0,58
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	22,15	21,11	10,05	10,05	16,59	83,80	2,32
5	3,45	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69
2	0,96	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
5	3,45	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36
2	0,90	6,27	21,72	10,05	10,05	5,87	16,47	0,66
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	20,76	19,97	10,05	10,05	15,56	78,45	2,18
5	3,45	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02
2	0,96	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
5	3,45	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11
2	0,90	18,75	20,95	10,05	10,05	14,31	69,45	1,97
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	11,10	22,69	10,05	10,05	9,30	36,25	1,17
5	3,45	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49
2	0,96	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
5	3,45	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25
2	0,90	17,30	19,82	10,05	10,05	13,25	63,88	1,82
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	11,56	21,56	10,05	10,05	9,53	38,75	1,22
5	3,45	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	14,92	36,68	10,05	10,05	12,97	45,91	1,58
2	0,96	-31,13	35,83	10,05	10,05	114,86	23,85	3,27
3	1,80	-33,85	34,94	10,05	10,05	126,79	25,59	3,55
4	2,64	-3,70	34,05	10,05	10,05	2,59	4,25	0,37
5	3,45	48,00	33,20	10,05	10,05	34,84	187,69	5,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,81	23,64	10,05	10,05	136,33	25,23	3,64
2	0,90	5,49	22,85	10,05	10,05	5,36	12,76	0,58
3	1,80	26,86	21,90	10,05	10,05	19,80	103,43	2,81
4	2,55	22,15	21,11	10,05	10,05	16,59	83,80	2,32
5	3,45	-10,51	20,16	10,05	10,05	34,98	8,71	1,11

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,92	93,41	10,05	10,05	22,66	15,94	1,53
2	1,80	-7,14	80,40	10,05	10,05	2,47	8,57	0,70
3	3,45	-34,81	67,39	10,05	10,05	115,51	28,90	3,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,00	78,68	10,05	10,05	165,95	38,72	5,06
2	1,80	-0,06	65,67	10,05	10,05	2,94	3,02	0,20
3	3,45	-10,51	52,67	10,05	10,05	20,84	10,71	1,10

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	15,96	34,72	10,05	10,05	13,54	51,17	1,69
2	0,96	-27,57	33,87	10,05	10,05	100,69	21,31	2,90
3	1,80	-31,75	32,98	10,05	10,05	118,83	24,02	3,33
4	2,64	-5,17	32,08	10,05	10,05	7,93	5,51	0,53
5	3,45	42,88	31,23	10,05	10,05	31,26	166,88	4,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-32,09	22,51	10,05	10,05	125,34	23,32	3,36
2	0,90	6,27	21,72	10,05	10,05	5,87	16,47	0,66
3	1,80	26,10	20,77	10,05	10,05	19,19	100,76	2,73
4	2,55	20,76	19,97	10,05	10,05	15,56	78,45	2,18
5	3,45	-11,88	19,02	10,05	10,05	41,27	9,54	1,25

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-15,96	86,95	10,05	10,05	28,92	16,56	1,65
2	1,80	-6,30	75,68	10,05	10,05	1,59	7,69	0,63
3	3,45	-32,09	64,42	10,05	10,05	105,42	26,82	3,39

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-42,88	74,70	10,05	10,05	146,15	34,94	4,52
2	1,80	-0,74	63,43	10,05	10,05	2,41	3,35	0,23
3	3,45	-11,88	52,16	10,05	10,05	26,50	11,74	1,25

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kNm
M_n	Momento, espresso 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° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	34,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-41,88	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,13	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	32,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,35	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,59	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	37,10	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,73	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-26,35	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-9,39	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,18	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,09	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,94	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,09	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,18	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	13,16	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,69	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	17,60	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
----	---	----------	----------	-------	-------	---	---	-----------	-------	--------------------

1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,18	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,99	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,18	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,99	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,18	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,09	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,94	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,09	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,18	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	13,16	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,69	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	17,60	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,18	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,99	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,18	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,99	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,11	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,49	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-38,35	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,81	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	36,48	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,31	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	13,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	33,09	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,59	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,39	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,31	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-36,48	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-6,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	48,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,70	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,13	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,92	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,86	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,10	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	42,88	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,96	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	17,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,10	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,88	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,74	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,96	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-6,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,13	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,70	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	48,00	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,49	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,86	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,15	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,92	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,96	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,75	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	42,88	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	6,27	0,00	0,30	0,00	0,000000

3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,10	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,76	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,96	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-6,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,88	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,74	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	48,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,70	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,85	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,13	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,92	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,86	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,10	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	42,88	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,17	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,57	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,96	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	17,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,10	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,88	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,74	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,96	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-6,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,13	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-33,85	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,70	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	48,00	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,49	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,86	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	22,15	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,92	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-10,51	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,96	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,57	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,75	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,17	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	42,88	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	6,27	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	26,10	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,76	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-15,96	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-6,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-32,09	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,88	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,74	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-11,88	0,00	0,20	0,00	0,000000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,8468	0,8482	0,0375	0,6925
0,96	-0,8471	0,8479	0,1724	0,5869
1,80	-0,8475	0,8475	0,2150	0,5451
2,64	-0,8479	0,8471	0,1724	0,5657
3,38	-0,8482	0,8468	0,0375	0,6925

Inviluppo spostamenti trasverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,6725	1,6735	0,0392	0,6956
0,90	-1,6728	1,6733	0,1960	0,7082
1,80	-1,6731	1,6731	0,2924	0,7297
2,55	-1,6733	1,6728	0,2256	0,6955
3,45	-1,6735	1,6725	0,0392	0,6956

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,8468	0,8482	0,0375	0,6925
1,80	-1,2799	1,2638	0,0385	0,6942
3,45	-1,6725	1,6735	0,0392	0,6956

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,8482	0,8468	0,0375	0,6925
1,80	-1,2638	1,2799	0,0385	0,6942
3,45	-1,6735	1,6725	0,0392	0,6956

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]
0,15	-74,92	6,08	-161,84	-60,98	29,51	47,20
0,96	-17,20	49,36	-70,00	-3,84	29,51	45,33
1,80	28,19	70,59	-40,58	48,36	29,51	44,97
2,64	-17,20	49,36	14,33	79,79	29,51	45,33
3,45	-74,92	6,08	60,98	152,30	29,51	47,20

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-54,28	4,18	40,88	136,44	16,91	33,63
0,90	-5,61	35,39	14,87	75,46	16,91	31,89
1,80	23,20	67,68	-17,72	17,72	16,91	31,81
2,55	1,15	40,13	-69,72	-9,66	16,91	31,81
3,45	-54,28	4,18	-126,54	-40,88	16,91	33,63

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-74,92	6,08	5,17	81,65	61,33	168,00
1,80	-18,71	9,32	-20,03	22,03	51,10	152,22
3,45	-54,28	4,18	-33,63	-16,91	40,88	136,44

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-74,92	6,08	-81,65	-5,17	61,33	158,09
1,80	-19,19	9,32	-22,03	20,03	51,10	142,31
3,45	-54,28	4,18	16,91	33,63	40,88	126,54

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [MPa]	σ_{\max} [MPa]
0,15	0,009	0,173
0,96	0,043	0,147
1,80	0,054	0,136
2,64	0,043	0,141
3,45	0,009	0,173

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,39
0,96	10,05	10,05	1,96
1,80	10,05	10,05	1,49
2,64	10,05	10,05	1,81
3,45	10,05	10,05	1,39

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	0,00	207,11	1091,64	2,01
0,96	143,18	0,00	0,00	0,00
1,80	143,18	0,00	0,00	0,00
2,64	143,18	0,00	0,00	0,00
3,45	0,00	207,11	1091,64	2,01

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,94
0,90	10,05	10,05	1,97
1,80	10,05	10,05	1,52
2,55	10,05	10,05	1,84
3,45	10,05	10,05	1,94

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	140,90	0,00	0,00	0,00
0,90	140,90	0,00	0,00	0,00
1,80	140,90	0,00	0,00	0,00
2,55	140,90	0,00	0,00	0,00
3,45	140,90	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,46
1,80	10,05	10,05	12,12
3,45	10,05	10,05	2,15

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	152,22	0,00	0,00	0,00

1,80	150,17	0,00	0,00	0,00
3,45	148,11	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,46
1,80	10,05	10,05	12,12
3,45	10,05	10,05	2,15

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	152,22	0,00	0,00	0,00
1,80	150,17	0,00	0,00	0,00
3,45	148,11	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	5,020	187,693	34,841
0,96	10,05	10,05	3,318	24,031	117,544
1,80	10,05	10,05	5,623	38,802	211,694
2,64	10,05	10,05	3,272	23,854	114,859
3,45	10,05	10,05	5,020	187,693	34,841

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	3,826	26,333	144,445
0,90	10,05	10,05	2,802	102,232	19,836
1,80	10,05	10,05	5,338	206,067	36,054
2,55	10,05	10,05	3,183	117,820	22,277
3,45	10,05	10,05	3,807	26,264	143,326

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	5,062	39,343	165,951
1,80	10,05	10,05	1,414	15,892	13,336
3,45	10,05	10,05	3,870	31,174	116,663

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	5,062	40,612	165,951
1,80	10,05	10,05	1,463	16,026	16,495
3,45	10,05	10,05	3,852	32,102	115,509

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]
<i>Qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Qr</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Nγ	N'c	N'q	N'γ	qu	Qu	Qy	FS
1	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,802	10086,81	248,48	40,59
2	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,461	5260,25	191,14	27,52
3	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,772	9978,69	479,14	20,83
4	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,450	5219,90	389,43	13,40
5	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,788	10036,71	413,64	24,26
6	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,456	5241,41	333,63	15,71
7	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,718	9785,50	433,24	22,59
8	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,388	4997,74	350,33	14,27
9	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,765	9954,71	395,28	25,18
10	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,429	5144,57	317,99	16,18
11	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
12	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
13	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
14	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
15	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43
16	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
17	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,050	7380,66	287,43	25,68
18	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,028	7301,76	256,84	28,43

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,90	[m]
Larghezza esterna	3,60	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,40	[m]
Spessore traverso	0,30	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1,50	[m]
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,30	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,000	[MPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Depositi	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	30,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	20,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,250	[MPa/cm]
Tensione limite	0,196	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	40,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	24,5170	[kN/mc]
Modulo elastico E	33149,080	[MPa]
Tensione di snervamento acciaio	450,000	[MPa]
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
<i>Forze distribuite</i>	
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 (TS1)

Distr	Terreno	X _i = -1,50	X _f = 1,50	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 1,50	X _f = 4,50	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	X _i = 1,95	X _f = 4,95	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 4,95	X _f = 7,95	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr	Fondaz.	X _i = 0,30	X _f = 3,30	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	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

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

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

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

con:

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

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

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

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

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente moderatamente aggressivo

Limite tensioni di compressione nel calcestruzzo (comb. rare)

0.60 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 $w_1=0,20$ $w_2=0,30$ $w_3=0,40$

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 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 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{\tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	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 sismicheCoefficienti 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_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto

 γ Ψ

C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

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

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Combinazione n° 19 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Frequente)

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

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 29 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 30 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 32 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 33 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 34 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 36 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 37 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kNm
V	taglio espresso in kN
SN	sforzo normale espresso in kN
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Terzaghi

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]
Attiva	[combinazione 36]
Attiva	[combinazione 37]
Attiva	[combinazione 38]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	43.612776
Longitudine	12.293281
Comune	
Provincia	
Regione	

Punti di interpolazione del reticolo 20740 - 20739 - 20961 - 20962

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.73 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.13
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 31.51$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 15.75$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.17 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 14.34$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 7.17$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico 35,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,000
10	0,306	0,000
11	0,244	0,524
12	0,244	0,545
13	0,244	0,545
14	0,244	0,524
15	0,244	0,524
16	0,244	0,545
17	0,244	0,545
18	0,244	0,524
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,000
25	0,244	0,000
26	0,244	0,000
27	0,244	0,357
28	0,244	0,325
29	0,244	0,357
30	0,244	0,325
31	0,244	0,357
32	0,244	0,325
33	0,244	0,357
34	0,244	0,325
35	0,244	0,357
36	0,244	0,325
37	0,244	0,357
38	0,244	0,325

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	36
Numero elementi trasverso	19
Numero elementi piedritto sinistro	36
Numero elementi piedritto destro	36
Numero molle fondazione	37
Numero molle piedritto sinistro	37
Numero molle piedritto destro	37

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	37050,0
-2,55	0,45	61855,2
0,45	2,55	78394,7
2,55	5,55	53589,5
5,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 13885,2 [Pa]	Pressione inf. 35509,2 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12029,7 [Pa]	Pressione inf. 33653,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	49630,4
0,45	2,55	63719,5
2,55	5,55	42589,2
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14375,2 [Pa]	Pressione inf. 35837,9 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Piedritto destro Pressione sup. 12335,7 [Pa] Pressione inf. 33798,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	37050,0
-2,55	0,45	46972,1
0,45	2,55	53587,9
2,55	5,55	43665,8
5,55	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10544,2 [Pa] Pressione inf. 32168,2 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9802,0 [Pa] Pressione inf. 31426,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	36952,1
0,45	2,55	42587,8
2,55	5,55	34135,7
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10703,0 [Pa] Pressione inf. 32165,7 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9887,2 [Pa] Pressione inf. 31349,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	37050,0
0,90	3,90	61855,2
3,90	6,00	78394,7
6,00	9,00	53589,5
9,00	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8316,9 [Pa] Pressione inf. 29940,9 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 16987,2 [Pa] Pressione inf. 38611,2 [Pa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0

0,90	3,90	49630,4
3,90	6,00	63719,5
6,00	9,00	42589,2
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 17784,8 [Pa]	Pressione inf. 39247,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	37050,0
0,90	3,90	46972,1
3,90	6,00	53587,9
6,00	9,00	43665,8
9,00	19,00	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 29940,9 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 11785,0 [Pa]	Pressione inf. 33409,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	36952,1
3,90	6,00	42587,8
6,00	9,00	34135,7
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 29717,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12066,8 [Pa]	Pressione inf. 33529,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14818,8 [Pa]	Pressione inf. 14818,8 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 16960,8 [Pa]	Pressione inf. 16960,8 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 16960,8 [Pa]	Pressione inf. 16960,8 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 14818,8 [Pa]	Pressione inf. 14818,8 [Pa]
--------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14818,8 [Pa]	Pressione inf. 14818,8 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16960,8 [Pa]	Pressione inf. 16960,8 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16960,8 [Pa]	Pressione inf. 16960,8 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 14818,8 [Pa] Pressione inf. 14818,8 [Pa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	46874,2
0,45	2,55	59125,7
2,55	5,55	40751,4
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 10522,3 [Pa] Pressione inf. 27156,1 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9147,8 [Pa] Pressione inf. 25781,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0
-2,55	0,45	35849,7
0,45	2,55	40750,3
2,55	5,55	33400,6
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8047,5 [Pa] Pressione inf. 24681,3 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 24131,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	-2,55	28500,0

-2,55	0,45	35849,7
0,45	2,55	40750,3
2,55	5,55	33400,6
5,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8047,5 [Pa]	Pressione inf. 24681,3 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7497,7 [Pa]	Pressione inf. 24131,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	46874,2
3,90	6,00	59125,7
6,00	9,00	40751,4
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12820,1 [Pa]	Pressione inf. 29453,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8966,6 [Pa]	Pressione inf. 25600,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8966,6 [Pa]	Pressione inf. 25600,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6604,8 [Pa]	Pressione inf. 6604,8 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

X_i	X_j	Q[Pa]
-12,55	19,00	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 23031,5 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4638,6 [Pa]	Pressione inf. 4638,6 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,340
0,96	0,000	0,318
1,80	0,000	0,307
2,64	0,000	0,318
3,45	0,000	0,340

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,343
0,90	0,000	0,369
1,80	0,000	0,385
2,55	0,000	0,373
3,45	0,000	0,343

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,340
1,98	-0,013	0,342
3,75	0,000	0,343

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,340
1,98	0,013	0,342
3,75	0,000	0,343

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,260
0,96	0,000	0,245
1,80	0,000	0,237
2,64	0,000	0,245
3,45	-0,001	0,260

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,262
0,90	0,000	0,279
1,80	0,000	0,291
2,55	0,000	0,283
3,45	0,000	0,262

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,001	0,260
1,98	-0,004	0,261
3,75	0,000	0,262

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,001	0,260
1,98	0,004	0,261
3,75	0,000	0,262

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,053	0,648

0,96	0,053	0,605
1,80	0,053	0,580
2,64	0,053	0,588
3,45	0,052	0,615

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,033	0,654
0,90	0,033	0,696
1,80	0,032	0,717
2,55	0,032	0,686
3,45	0,032	0,620

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,053	0,648
1,98	0,013	0,651
3,75	0,033	0,654

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,052	0,615
1,98	0,072	0,618
3,75	0,032	0,620

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,517
0,96	0,058	0,489
1,80	0,058	0,472
2,64	0,058	0,480
3,45	0,058	0,502

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,059	0,522
0,90	0,058	0,556
1,80	0,058	0,575
2,55	0,058	0,553
3,45	0,057	0,506

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,059	0,517
1,98	0,041	0,520
3,75	0,059	0,522

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,058	0,502
1,98	0,075	0,504
3,75	0,057	0,506

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,022	0,551
0,96	0,021	0,521
1,80	0,021	0,505
2,64	0,021	0,514
3,45	0,021	0,538

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,014	0,555
0,90	0,013	0,587
1,80	0,013	0,605
2,55	0,013	0,586
3,45	0,012	0,542

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,022	0,551
1,98	-0,002	0,553
3,75	0,014	0,555

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,021	0,538
1,98	0,036	0,540
3,75	0,012	0,542

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,024	0,439
0,96	0,024	0,419
1,80	0,023	0,408
2,64	0,023	0,416
3,45	0,023	0,433

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,024	0,442
0,90	0,024	0,466
1,80	0,023	0,480
2,55	0,023	0,466
3,45	0,023	0,436

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,024	0,439
1,98	0,015	0,440
3,75	0,024	0,442

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,023	0,433
1,98	0,032	0,434
3,75	0,023	0,436

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,246	0,640
0,96	-0,247	0,575
1,80	-0,247	0,528
2,64	-0,247	0,508
3,45	-0,247	0,499

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,462	0,645
0,90	-0,463	0,648
1,80	-0,463	0,637
2,55	-0,463	0,590
3,45	-0,463	0,504

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,246	0,640
1,98	-0,377	0,643
3,75	-0,462	0,645

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,247	0,499
1,98	-0,337	0,502
3,75	-0,463	0,504

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,271	0,547
0,96	-0,271	0,481
1,80	-0,271	0,428
2,64	-0,272	0,394
3,45	-0,272	0,367

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,536	0,551
0,90	-0,536	0,534
1,80	-0,536	0,507
2,55	-0,537	0,455
3,45	-0,537	0,370

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,271	0,547
1,98	-0,415	0,549
3,75	-0,536	0,551

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,272	0,367
1,98	-0,398	0,369
3,75	-0,537	0,370

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,098	0,548
0,96	-0,099	0,509
1,80	-0,099	0,484
2,64	-0,099	0,482
3,45	-0,099	0,491

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,185	0,552
0,90	-0,185	0,568
1,80	-0,185	0,573
2,55	-0,185	0,548
3,45	-0,186	0,495

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,098	0,548
1,98	-0,158	0,550

3,75	-0,185	0,552
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,099	0,491
1,98	-0,128	0,493
3,75	-0,186	0,495

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,108	0,451
0,96	-0,108	0,416
1,80	-0,109	0,390
2,64	-0,109	0,381
3,45	-0,109	0,378

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,214	0,454
0,90	-0,214	0,457
1,80	-0,215	0,453
2,55	-0,215	0,427
3,45	-0,215	0,381

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,108	0,451
1,98	-0,168	0,452
3,75	-0,214	0,454

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,109	0,378
1,98	-0,157	0,380
3,75	-0,215	0,381

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,698	-0,003
0,96	0,697	0,157
1,80	0,697	0,317
2,64	0,697	0,488
3,45	0,697	0,670

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,598	-0,001
0,90	1,598	0,172
1,80	1,597	0,360
2,55	1,597	0,500
3,45	1,597	0,673

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,698	-0,003
1,98	1,155	-0,002
3,75	1,598	-0,001

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,697	0,670
1,98	1,149	0,672

3,75	1,597	0,673
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,759	0,011
0,96	0,758	0,184
1,80	0,758	0,357
2,64	0,758	0,544
3,45	0,758	0,744

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,740	0,013
0,90	1,740	0,202
1,80	1,739	0,406
2,55	1,739	0,559
3,45	1,739	0,748

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,759	0,011
1,98	1,256	0,012
3,75	1,740	0,013

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,758	0,744
1,98	1,253	0,746
3,75	1,739	0,748

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,759	0,011
0,96	0,758	0,184
1,80	0,758	0,357
2,64	0,758	0,544
3,45	0,758	0,744

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,740	0,013
0,90	1,740	0,202
1,80	1,739	0,406
2,55	1,739	0,559
3,45	1,739	0,748

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,759	0,011
1,98	1,256	0,012
3,75	1,740	0,013

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,758	0,744
1,98	1,253	0,746
3,75	1,739	0,748

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,698	-0,003

0,96	0,697	0,157
1,80	0,697	0,317
2,64	0,697	0,488
3,45	0,697	0,670

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,598	-0,001
0,90	1,598	0,172
1,80	1,597	0,360
2,55	1,597	0,500
3,45	1,597	0,673

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,698	-0,003
1,98	1,155	-0,002
3,75	1,598	-0,001

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,697	0,670
1,98	1,149	0,672
3,75	1,597	0,673

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,697	0,670
0,96	-0,697	0,488
1,80	-0,697	0,317
2,64	-0,697	0,157
3,45	-0,698	-0,003

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,597	0,673
0,90	-1,597	0,527
1,80	-1,597	0,360
2,55	-1,598	0,205
3,45	-1,598	-0,001

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,697	0,670
1,98	-1,149	0,672
3,75	-1,597	0,673

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,698	-0,003
1,98	-1,155	-0,002
3,75	-1,598	-0,001

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,758	0,744
0,96	-0,758	0,544
1,80	-0,758	0,357
2,64	-0,758	0,184
3,45	-0,759	0,011

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,739	0,748
0,90	-1,739	0,589
1,80	-1,739	0,406
2,55	-1,739	0,238
3,45	-1,740	0,013

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,758	0,744
1,98	-1,253	0,746
3,75	-1,739	0,748

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,759	0,011
1,98	-1,256	0,012
3,75	-1,740	0,013

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,758	0,744
0,96	-0,758	0,544
1,80	-0,758	0,357
2,64	-0,758	0,184
3,45	-0,759	0,011

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,739	0,748
0,90	-1,739	0,589
1,80	-1,739	0,406
2,55	-1,739	0,238
3,45	-1,740	0,013

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,758	0,744
1,98	-1,253	0,746
3,75	-1,739	0,748

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,759	0,011
1,98	-1,256	0,012
3,75	-1,740	0,013

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,697	0,670
0,96	-0,697	0,488
1,80	-0,697	0,317
2,64	-0,697	0,157
3,45	-0,698	-0,003

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,597	0,673
0,90	-1,597	0,527
1,80	-1,597	0,360
2,55	-1,598	0,205
3,45	-1,598	-0,001

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,697	0,670
1,98	-1,149	0,672
3,75	-1,597	0,673

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,698	-0,003
1,98	-1,155	-0,002
3,75	-1,598	-0,001

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,040	0,479
0,96	0,039	0,447
1,80	0,039	0,427
2,64	0,039	0,434
3,45	0,039	0,455

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,025	0,483
0,90	0,024	0,516
1,80	0,024	0,532
2,55	0,024	0,508
3,45	0,024	0,458

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,040	0,479
1,98	0,009	0,481
3,75	0,025	0,483

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,039	0,455
1,98	0,054	0,457
3,75	0,024	0,458

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,407
0,96	0,016	0,384
1,80	0,016	0,372
2,64	0,015	0,379
3,45	0,015	0,397

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,010	0,410
0,90	0,010	0,435
1,80	0,010	0,449
2,55	0,009	0,434
3,45	0,009	0,400

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,016	0,407
1,98	-0,002	0,409

3,75	0,010	0,410
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,015	0,397
1,98	0,027	0,399
3,75	0,009	0,400

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,359
0,96	0,000	0,343
1,80	0,000	0,335
2,64	0,000	0,343
3,45	0,000	0,359

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,361
0,90	0,000	0,381
1,80	0,000	0,393
2,55	0,000	0,384
3,45	0,000	0,361

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,359
1,98	-0,009	0,360
3,75	0,000	0,361

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,359
1,98	0,009	0,360
3,75	0,000	0,361

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,407
0,96	0,016	0,384
1,80	0,016	0,372
2,64	0,015	0,379
3,45	0,015	0,397

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,010	0,410
0,90	0,010	0,435
1,80	0,010	0,449
2,55	0,009	0,434
3,45	0,009	0,400

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,016	0,407
1,98	-0,002	0,409
3,75	0,010	0,410

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,015	0,397
1,98	0,027	0,399

3,75	0,009	0,400
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,359
0,96	0,000	0,343
1,80	0,000	0,335
2,64	0,000	0,343
3,45	0,000	0,359

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,361
0,90	0,000	0,381
1,80	0,000	0,393
2,55	0,000	0,384
3,45	0,000	0,361

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,359
1,98	-0,009	0,360
3,75	0,000	0,361

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,000	0,359
1,98	0,009	0,360
3,75	0,000	0,361

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,182	0,473
0,96	-0,183	0,424
1,80	-0,183	0,389
2,64	-0,183	0,374
3,45	-0,183	0,369

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,342	0,476
0,90	-0,343	0,480
1,80	-0,343	0,472
2,55	-0,343	0,437
3,45	-0,343	0,372

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,182	0,473
1,98	-0,279	0,475
3,75	-0,342	0,476

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,183	0,369
1,98	-0,249	0,371
3,75	-0,343	0,372

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,073	0,405

0,96	-0,073	0,375
1,80	-0,073	0,357
2,64	-0,073	0,355
3,45	-0,074	0,363

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,137	0,407
0,90	-0,137	0,420
1,80	-0,137	0,425
2,55	-0,137	0,405
3,45	-0,138	0,366

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,073	0,405
1,98	-0,117	0,406
3,75	-0,137	0,407

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,074	0,363
1,98	-0,094	0,364
3,75	-0,138	0,366

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,073	0,405
0,96	-0,073	0,375
1,80	-0,073	0,357
2,64	-0,073	0,355
3,45	-0,074	0,363

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,137	0,407
0,90	-0,137	0,420
1,80	-0,137	0,425
2,55	-0,137	0,405
3,45	-0,138	0,366

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,073	0,405
1,98	-0,117	0,406
3,75	-0,137	0,407

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,074	0,363
1,98	-0,094	0,364
3,75	-0,138	0,366

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,314	0,216
0,96	0,314	0,278
1,80	0,313	0,345
2,64	0,313	0,427
3,45	0,313	0,519

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,718	0,219
0,90	0,718	0,308
1,80	0,718	0,400
2,55	0,718	0,458
3,45	0,717	0,522

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,314	0,216
1,98	0,513	0,218
3,75	0,718	0,219

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,313	0,519
1,98	0,523	0,520
3,75	0,717	0,522

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,258	0,224
0,96	0,258	0,273
1,80	0,257	0,326
2,64	0,257	0,394
3,45	0,257	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,588	0,227
0,90	0,588	0,303
1,80	0,587	0,379
2,55	0,587	0,425
3,45	0,587	0,474

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,258	0,224
1,98	0,419	0,226
3,75	0,588	0,227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,257	0,471
1,98	0,429	0,473
3,75	0,587	0,474

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,313	0,519
0,96	-0,313	0,427
1,80	-0,313	0,345
2,64	-0,314	0,278
3,45	-0,314	0,216

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,717	0,522
0,90	-0,717	0,468
1,80	-0,718	0,400
2,55	-0,718	0,325
3,45	-0,718	0,219

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,313	0,519
1,98	-0,523	0,520
3,75	-0,717	0,522

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,314	0,216
1,98	-0,513	0,218
3,75	-0,718	0,219

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,257	0,471
0,96	-0,257	0,394
1,80	-0,257	0,326
2,64	-0,258	0,273
3,45	-0,258	0,224

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,587	0,474
0,90	-0,587	0,433
1,80	-0,587	0,379
2,55	-0,588	0,317
3,45	-0,588	0,227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,257	0,471
1,98	-0,429	0,473
3,75	-0,587	0,474

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,258	0,224
1,98	-0,419	0,226
3,75	-0,588	0,227

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,314	0,216
0,96	0,314	0,278
1,80	0,313	0,345
2,64	0,313	0,427
3,45	0,313	0,519

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,718	0,219
0,90	0,718	0,308
1,80	0,718	0,400
2,55	0,718	0,458
3,45	0,717	0,522

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,314	0,216
1,98	0,513	0,218

3,75	0,718	0,219
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,313	0,519
1,98	0,523	0,520
3,75	0,717	0,522

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,258	0,224
0,96	0,258	0,273
1,80	0,257	0,326
2,64	0,257	0,394
3,45	0,257	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,588	0,227
0,90	0,588	0,303
1,80	0,587	0,379
2,55	0,587	0,425
3,45	0,587	0,474

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,258	0,224
1,98	0,419	0,226
3,75	0,588	0,227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,257	0,471
1,98	0,429	0,473
3,75	0,587	0,474

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,313	0,519
0,96	-0,313	0,427
1,80	-0,313	0,345
2,64	-0,314	0,278
3,45	-0,314	0,216

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,717	0,522
0,90	-0,717	0,468
1,80	-0,718	0,400
2,55	-0,718	0,325
3,45	-0,718	0,219

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,313	0,519
1,98	-0,523	0,520
3,75	-0,717	0,522

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,314	0,216
1,98	-0,513	0,218

3,75	-0,718	0,219
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,257	0,471
0,96	-0,257	0,394
1,80	-0,257	0,326
2,64	-0,258	0,273
3,45	-0,258	0,224

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,587	0,474
0,90	-0,587	0,433
1,80	-0,587	0,379
2,55	-0,588	0,317
3,45	-0,588	0,227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,257	0,471
1,98	-0,429	0,473
3,75	-0,587	0,474

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,258	0,224
1,98	-0,419	0,226
3,75	-0,588	0,227

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,314	0,216
0,96	0,314	0,278
1,80	0,313	0,345
2,64	0,313	0,427
3,45	0,313	0,519

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,718	0,219
0,90	0,718	0,308
1,80	0,718	0,400
2,55	0,718	0,458
3,45	0,717	0,522

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,314	0,216
1,98	0,513	0,218
3,75	0,718	0,219

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,313	0,519
1,98	0,523	0,520
3,75	0,717	0,522

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,258	0,224

0,96	0,258	0,273
1,80	0,257	0,326
2,64	0,257	0,394
3,45	0,257	0,471

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,588	0,227
0,90	0,588	0,303
1,80	0,587	0,379
2,55	0,587	0,425
3,45	0,587	0,474

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,258	0,224
1,98	0,419	0,226
3,75	0,588	0,227

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	0,257	0,471
1,98	0,429	0,473
3,75	0,587	0,474

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,313	0,519
0,96	-0,313	0,427
1,80	-0,313	0,345
2,64	-0,314	0,278
3,45	-0,314	0,216

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,717	0,522
0,90	-0,717	0,468
1,80	-0,718	0,400
2,55	-0,718	0,325
3,45	-0,718	0,219

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,313	0,519
1,98	-0,523	0,520
3,75	-0,717	0,522

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,314	0,216
1,98	-0,513	0,218
3,75	-0,718	0,219

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,257	0,471
0,96	-0,257	0,394
1,80	-0,257	0,326
2,64	-0,258	0,273
3,45	-0,258	0,224

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,587	0,474
0,90	-0,587	0,433
1,80	-0,587	0,379
2,55	-0,588	0,317
3,45	-0,588	0,227

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,257	0,471
1,98	-0,429	0,473
3,75	-0,587	0,474

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,20	-0,258	0,224
1,98	-0,419	0,226
3,75	-0,588	0,227

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,2205	-107,6654	40,1295
0,96	34,2664	-51,1183	40,1295
1,80	57,2388	3,6012	40,1295
2,64	34,2664	58,5724	40,1295
3,45	-32,2205	107,6654	40,1295

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,9718	76,9092	27,2577
0,90	14,5875	41,9650	27,2577
1,80	33,4783	0,0000	27,2577
2,55	20,3579	-34,9732	27,2577
3,45	-29,9718	-76,9092	27,2577

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-32,2205	40,1607	110,8530
1,98	-1,1781	-2,2817	93,8811
3,75	-29,9718	-27,2577	76,9092

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-32,2205	-40,1607	110,8530
1,98	-1,1781	2,2817	93,8811
3,75	-29,9718	27,2577	76,9092

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,5662	-82,8372	40,2167
0,96	22,6655	-39,4655	40,2167
1,80	40,4093	2,7811	40,2167
2,64	22,6655	45,2043	40,2167
3,45	-28,5662	82,8372	40,2167

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,9611	59,1609	26,6675
0,90	9,3153	32,2808	26,6675
1,80	23,8467	0,0000	26,6675
2,55	13,7541	-26,9025	26,6675
3,45	-24,9611	-59,1609	26,6675

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-28,5662	40,2478	85,2715
1,98	2,9312	-1,8778	72,2162
3,75	-24,9611	-26,6675	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-28,5662	-40,2478	85,2715
1,98	2,9312	1,8778	72,2162
3,75	-24,9611	26,6675	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-44,3984	-164,2572	44,7789

0,96	54,2931	-73,8330	44,7789
1,80	88,6384	5,3846	44,7789
2,64	57,1886	83,1402	44,7789
3,45	-35,8844	154,7669	44,7789

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-49,0267	136,3911	39,0785
0,90	31,4803	75,4080	39,0785
1,80	63,7240	-3,7801	39,0785
2,55	36,1295	-69,7747	39,0785
3,45	-52,2045	-126,5910	39,0785

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-44,3984	48,1071	170,3349
1,98	-8,0228	-4,2189	153,3630
3,75	-49,0267	-39,0785	136,3911

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-35,8844	-41,5201	160,5348
1,98	-8,2777	7,5123	143,5629
3,75	-52,2045	39,0785	126,5910

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,8557	-130,7954	46,3256
0,96	37,9846	-59,4955	46,3256
1,80	66,1761	3,3193	46,3256
2,64	41,9702	65,5131	46,3256
3,45	-31,6846	123,1788	46,3256

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,2614	109,5359	38,6609
0,90	23,4160	60,4744	38,6609
1,80	49,0567	-3,5149	38,6609
2,55	26,4131	-56,8430	38,6609
3,45	-44,9414	-101,7773	38,6609

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-40,8557	49,9816	135,6465
1,98	-1,7223	-3,0076	122,5912
3,75	-41,2614	-38,6609	109,5359

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-31,6846	-42,7415	127,8879
1,98	-2,1896	6,6277	114,8326
3,75	-44,9414	38,6609	101,7773

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,4115	-129,4805	41,7580
0,96	41,0473	-57,3693	41,7580
1,80	67,8159	5,3552	41,7580
2,64	42,2055	67,6372	41,7580
3,45	-33,0059	125,6844	41,7580

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,7353	100,7020	32,2175
0,90	21,2031	55,3422	32,2175
1,80	45,4350	-1,5120	32,2175
2,55	26,5250	-48,8938	32,2175
3,45	-39,0064	-96,7819	32,2175

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-36,4115	43,1078	134,6458
1,98	-3,6467	-3,2880	117,6739
3,75	-37,7353	-32,2175	100,7020

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-33,0059	-40,4730	130,7257
1,98	-3,7486	4,6054	113,7538
3,75	-39,0064	32,2175	96,7819

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,8925	-101,3084	42,4598
0,96	27,7273	-45,0206	42,4598
1,80	48,9977	3,8983	42,4598
2,64	29,3216	52,6671	42,4598
3,45	-29,2241	98,2618	42,4598

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,6038	79,3109	31,6655
0,90	14,8330	43,5582	31,6655
1,80	33,8080	-1,4060	31,6655
2,55	18,6950	-38,8787	31,6655
3,45	-33,0759	-76,2075	31,6655

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-32,8925	43,9407	105,4215
1,98	1,3032	-2,5304	92,3662
3,75	-31,6038	-31,6655	79,3109

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-29,2241	-41,0447	102,3181
1,98	1,1163	3,9784	89,2628
3,75	-33,0759	31,6655	76,2075

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,1658	-134,6471	45,6609
0,96	56,8714	-48,4274	45,6609
1,80	72,7827	21,9254	45,6609
2,64	32,2505	85,5728	45,6609
3,45	-56,1399	139,6353	45,6609

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-51,8992	106,7053	37,1118
0,90	14,9979	71,7611	37,1118
1,80	50,6614	7,4637	37,1118
2,55	36,1588	-46,1212	37,1118
3,45	-34,2397	-110,3741	37,1118

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-19,1658	30,3065	140,6491
1,98	-5,6145	-12,1358	123,6772
3,75	-51,8992	-37,1118	106,7053

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-56,1399	-61,0860	144,3179
1,98	-1,6134	-3,2540	127,3460
3,75	-34,2397	37,1118	110,3741

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-13,8559	-106,8984	46,9352
0,96	44,5521	-33,8040	46,9352
1,80	52,7308	23,1364	46,9352
2,64	16,4806	71,2060	46,9352
3,45	-54,3166	108,9619	46,9352

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,4318	85,9205	36,8594
0,90	7,9059	59,0403	36,8594
1,80	37,9655	7,7357	36,8594
2,55	27,7292	-35,0212	36,8594
3,45	-26,8420	-86,2903	36,8594

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-13,8559	30,0560	112,0311
1,98	-0,4490	-12,0697	98,9758
3,75	-46,4318	-36,8594	85,9205

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-54,3166	-63,8872	112,4010
1,98	4,1281	-4,8459	99,3456
3,75	-26,8420	36,8594	86,2903

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,3185	-117,6365	42,1108
0,96	42,0786	-47,2071	42,1108
1,80	61,4736	11,9715	42,1108
2,64	32,2303	68,6102	42,1108
3,45	-41,1081	119,6318	42,1108

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,8843	88,8276	31,4308
0,90	14,6101	53,8834	31,4308
1,80	40,2100	2,9855	31,4308
2,55	26,5367	-39,4324	31,4308
3,45	-31,8205	-90,2952	31,4308

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-26,3185	35,9875	122,7714
1,98	-2,6834	-6,4548	105,7995

3,75	-38,8843	-31,4308	88,8276
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-41,1081	-48,2993	124,2390
1,98	-1,0829	0,2989	107,2671
3,75	-31,8205	31,4308	90,2952

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,0926	-91,7497	42,7036
0,96	30,3543	-34,7440	42,7036
1,80	43,6195	11,8251	42,7036
2,64	19,1257	54,9443	42,7036
3,45	-38,2769	92,5750	42,7036

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,6720	69,8648	30,9449
0,90	8,6289	42,9846	30,9449
1,80	29,3716	3,0943	30,9449
2,55	19,2215	-30,1500	30,9449
3,45	-25,8361	-70,0127	30,9449

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-22,0926	35,9705	95,9754
1,98	1,8125	-6,1552	82,9201
3,75	-33,6720	-30,9449	69,8648

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-38,2769	-49,5030	96,1233
1,98	3,6434	-0,6111	83,0680
3,75	-25,8361	30,9449	70,0127

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-77,0560	-62,8567	39,2272
0,96	-22,0686	-69,5172	41,7184
1,80	32,0434	-47,4657	44,3254
2,64	54,7217	9,2987	46,9325
3,45	18,5871	89,3536	49,4236

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,6579	40,8594	29,9801
0,90	21,5394	14,8478	31,7174
1,80	20,8453	-16,3897	33,8038
2,55	-1,2186	-42,4229	35,5425
3,45	-53,4283	-73,6388	37,6274

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-77,0560	82,7134	62,8566
1,98	11,8096	19,6489	51,8580
3,75	0,6579	-29,9801	40,8594

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	18,5871	-6,0062	95,6361
1,98	1,9427	22,5284	84,6375

3,75	-53,4283	37,6274	73,6388
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-84,5985	-73,4304	41,6263
0,96	-21,4485	-78,3127	44,1175
1,80	38,6964	-51,7011	46,7245
2,64	62,4243	12,7551	49,3316
3,45	20,0004	102,0837	51,8227

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,6388	43,3068	31,3812
0,90	23,7039	15,5580	33,1185
1,80	22,7100	-17,7660	35,2049
2,55	-1,0388	-45,5378	36,9436
3,45	-56,9889	-78,8387	39,0285

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-84,5985	88,9164	73,5307
1,98	11,9031	22,0498	58,4188
3,75	1,6388	-31,3812	43,3068

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	20,0004	-4,6051	109,0627
1,98	0,8691	23,9295	93,9507
3,75	-56,9889	39,0285	78,8387

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-84,5985	-73,4304	41,6263
0,96	-21,4485	-78,3127	44,1175
1,80	38,6964	-51,7011	46,7245
2,64	62,4243	12,7551	49,3316
3,45	20,0004	102,0837	51,8227

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,6388	43,3068	31,3812
0,90	23,7039	15,5580	33,1185
1,80	22,7100	-17,7660	35,2049
2,55	-1,0388	-45,5378	36,9436
3,45	-56,9889	-78,8387	39,0285

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-84,5985	88,9164	73,5307
1,98	11,9031	22,0498	58,4188
3,75	1,6388	-31,3812	43,3068

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	20,0004	-4,6051	109,0627
1,98	0,8691	23,9295	93,9507
3,75	-56,9889	39,0285	78,8387

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-77,0560	-62,8567	39,2272

0,96	-22,0686	-69,5172	41,7184
1,80	32,0434	-47,4657	44,3254
2,64	54,7217	9,2987	46,9325
3,45	18,5871	89,3536	49,4236

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,6579	40,8594	29,9801
0,90	21,5394	14,8478	31,7174
1,80	20,8453	-16,3897	33,8038
2,55	-1,2186	-42,4229	35,5425
3,45	-53,4283	-73,6388	37,6274

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-77,0560	82,7134	62,8566
1,98	11,8096	19,6489	51,8580
3,75	0,6579	-29,9801	40,8594

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	18,5871	-6,0062	95,6361
1,98	1,9427	22,5284	84,6375
3,75	-53,4283	37,6274	73,6388

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	18,5871	-89,3536	49,4236
0,96	54,7217	2,1347	46,9325
1,80	32,0434	54,8868	44,3254
2,64	-22,0686	73,2034	41,7184
3,45	-77,0560	62,8567	39,2272

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-53,4283	73,6388	37,6274
0,90	-7,9723	47,6273	35,8901
1,80	20,8453	16,3897	33,8038
2,55	23,3763	-9,6434	32,0650
3,45	0,6579	-40,8594	29,9801

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	18,5871	6,0062	95,6361
1,98	1,9427	-22,5284	84,6375
3,75	-53,4283	-37,6274	73,6388

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-77,0560	-82,7134	62,8566
1,98	11,8096	-19,6489	51,8580
3,75	0,6579	29,9801	40,8594

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	20,0004	-102,0837	51,8227
0,96	62,4243	-0,0037	49,3316
1,80	38,6964	60,0631	46,7245
2,64	-21,4485	82,6215	44,1175
3,45	-84,5985	73,4304	41,6263

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-56,9889	78,8387	39,0285
0,90	-8,2859	51,0899	37,2912
1,80	22,7100	17,7660	35,2049
2,55	25,6212	-10,0059	33,4661
3,45	1,6388	-43,3068	31,3812

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	20,0004	4,6051	109,0627
1,98	0,8691	-23,9295	93,9507
3,75	-56,9889	-39,0285	78,8387

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-84,5985	-88,9164	73,5307
1,98	11,9031	-22,0498	58,4188
3,75	1,6388	31,3812	43,3068

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	20,0004	-102,0837	51,8227
0,96	62,4243	-0,0037	49,3316
1,80	38,6964	60,0631	46,7245
2,64	-21,4485	82,6215	44,1175
3,45	-84,5985	73,4304	41,6263

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-56,9889	78,8387	39,0285
0,90	-8,2859	51,0899	37,2912
1,80	22,7100	17,7660	35,2049
2,55	25,6212	-10,0059	33,4661
3,45	1,6388	-43,3068	31,3812

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	20,0004	4,6051	109,0627
1,98	0,8691	-23,9295	93,9507
3,75	-56,9889	-39,0285	78,8387

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-84,5985	-88,9164	73,5307
1,98	11,9031	-22,0498	58,4188
3,75	1,6388	31,3812	43,3068

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	18,5871	-89,3536	49,4236
0,96	54,7217	2,1347	46,9325
1,80	32,0434	54,8868	44,3254
2,64	-22,0686	73,2034	41,7184
3,45	-77,0560	62,8567	39,2272

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-53,4283	73,6388	37,6274
0,90	-7,9723	47,6273	35,8901
1,80	20,8453	16,3897	33,8038
2,55	23,3763	-9,6434	32,0650
3,45	0,6579	-40,8594	29,9801

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	18,5871	6,0062	95,6361
1,98	1,9427	-22,5284	84,6375
3,75	-53,4283	-37,6274	73,6388

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-77,0560	-82,7134	62,8566
1,98	11,8096	-19,6489	51,8580
3,75	0,6579	29,9801	40,8594

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,8896	-124,8408	34,3414
0,96	41,3452	-56,4975	34,3414
1,80	67,5336	3,9627	34,3414
2,64	43,4900	63,3482	34,3414
3,45	-27,5829	117,8110	34,3414

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,1525	103,2216	29,6950
0,90	23,7518	57,0533	29,6950
1,80	48,1742	-2,8001	29,6950
2,55	27,3600	-52,6813	29,6950
3,45	-39,5064	-95,9623	29,6950

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-33,8896	36,8076	129,3322
1,98	-6,0096	-3,1615	116,2769
3,75	-37,1525	-29,6950	103,2216

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-27,5829	-31,9284	122,0729
1,98	-6,1984	5,6011	109,0176
3,75	-39,5064	29,6950	95,9623

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,9734	-99,0803	32,1037
0,96	31,5335	-44,3022	32,1037
1,80	52,1095	3,9409	32,1037
2,64	32,3914	51,8645	32,1037
3,45	-25,4508	96,2684	32,1037

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,7885	76,7852	24,6128
0,90	16,1391	42,1898	24,6128
1,80	34,6268	-1,1200	24,6128
2,55	20,2456	-37,2140	24,6128
3,45	-29,7301	-73,8815	24,6128

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-27,9734	33,1044	102,8958
1,98	-2,7681	-2,4720	89,8405

3,75	-28,7885	-24,6128	76,7852
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-25,4508	-31,1527	99,9921
1,98	-2,8436	3,4478	86,9368
3,75	-29,7301	24,6128	73,8815

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,0293	-81,9067	30,6119
0,96	24,9924	-36,1719	30,6119
1,80	41,8268	3,9264	30,6119
2,64	24,9924	44,2087	30,6119
3,45	-24,0293	81,9067	30,6119

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,2125	59,1609	21,2246
0,90	11,0639	32,2808	21,2246
1,80	25,5953	0,0000	21,2246
2,55	15,5026	-26,9025	21,2246
3,45	-23,2125	-59,1609	21,2246

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-24,0293	30,6356	85,2715
1,98	-0,6070	-2,0123	72,2162
3,75	-23,2125	-21,2246	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-24,0293	-30,6356	85,2715
1,98	-0,6070	2,0123	72,2162
3,75	-23,2125	21,2246	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,9734	-99,0803	32,1037
0,96	31,5335	-44,3022	32,1037
1,80	52,1095	3,9409	32,1037
2,64	32,3914	51,8645	32,1037
3,45	-25,4508	96,2684	32,1037

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,7885	76,7852	24,6128
0,90	16,1391	42,1898	24,6128
1,80	34,6268	-1,1200	24,6128
2,55	20,2456	-37,2140	24,6128
3,45	-29,7301	-73,8815	24,6128

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-27,9734	33,1044	102,8958
1,98	-2,7681	-2,4720	89,8405
3,75	-28,7885	-24,6128	76,7852

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-25,4508	-31,1527	99,9921
1,98	-2,8436	3,4478	86,9368

3,75	-29,7301	24,6128	73,8815
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,0293	-81,9067	30,6119
0,96	24,9924	-36,1719	30,6119
1,80	41,8268	3,9264	30,6119
2,64	24,9924	44,2087	30,6119
3,45	-24,0293	81,9067	30,6119

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,2125	59,1609	21,2246
0,90	11,0639	32,2808	21,2246
1,80	25,5953	0,0000	21,2246
2,55	15,5026	-26,9025	21,2246
3,45	-23,2125	-59,1609	21,2246

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-24,0293	30,6356	85,2715
1,98	-0,6070	-2,0123	72,2162
3,75	-23,2125	-21,2246	59,1609

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-24,0293	-30,6356	85,2715
1,98	-0,6070	2,0123	72,2162
3,75	-23,2125	21,2246	59,1609

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,1988	-102,9074	34,9947
0,96	43,2550	-37,6785	34,9947
1,80	55,7886	16,2151	34,9947
2,64	25,0173	65,1501	34,9947
3,45	-42,5871	106,6024	34,9947

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,2803	81,2321	28,2383
0,90	11,5426	54,3519	28,2383
1,80	38,4982	5,5287	28,2383
2,55	27,3818	-35,1602	28,2383
3,45	-26,1992	-83,9497	28,2383

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-15,1988	23,6220	107,3427
1,98	-4,2257	-9,0259	94,2874
3,75	-39,2803	-28,2383	81,2321

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,5871	-46,4217	110,0604
1,98	-1,2619	-2,3739	97,0050
3,75	-26,1992	28,2383	83,9497

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,4971	-90,3070	32,3650

0,96	32,2974	-36,7746	32,3650
1,80	47,4116	8,8419	32,3650
2,64	25,0024	52,5853	32,3650
3,45	-31,4524	91,7849	32,3650

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,6396	67,9894	24,0301
0,90	11,2554	41,1092	24,0301
1,80	30,7564	2,2115	24,0301
2,55	20,2543	-30,2056	24,0301
3,45	-24,4072	-69,0764	24,0301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-20,4971	27,8302	94,1000
1,98	-2,0545	-4,8177	81,0447
3,75	-29,6396	-24,0301	67,9894

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-31,4524	-36,9500	95,1871
1,98	-0,8690	0,2578	82,1318
3,75	-24,4072	24,0301	69,0764

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,4971	-90,3070	32,3650
0,96	32,2974	-36,7746	32,3650
1,80	47,4116	8,8419	32,3650
2,64	25,0024	52,5853	32,3650
3,45	-31,4524	91,7849	32,3650

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,6396	67,9894	24,0301
0,90	11,2554	41,1092	24,0301
1,80	30,7564	2,2115	24,0301
2,55	20,2543	-30,2056	24,0301
3,45	-24,4072	-69,0764	24,0301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-20,4971	27,8302	94,1000
1,98	-2,0545	-4,8177	81,0447
3,75	-29,6396	-24,0301	67,9894

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-31,4524	-36,9500	95,1871
1,98	-0,8690	0,2578	82,1318
3,75	-24,4072	24,0301	69,0764

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,7957	-78,6148	34,5783
0,96	6,1610	-53,6023	35,7124
1,80	40,8551	-18,9426	36,8992
2,64	40,6474	31,4251	38,0860
3,45	-5,8454	90,5208	39,2201

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,8146	52,6608	24,9154
0,90	16,4405	25,3852	25,7062
1,80	24,5500	-7,3704	26,6560
2,55	8,7787	-34,6687	27,4476
3,45	-37,1370	-67,4017	28,3967

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	54,1372	80,6440
1,98	4,2753	7,8931	66,6524
3,75	-12,8146	-24,9154	52,6608

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	-19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	28,3967	67,4017

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8714	-74,3170	32,5564
0,96	7,9344	-48,0433	33,6904
1,80	38,2327	-14,8316	34,8773
2,64	35,9115	31,2185	36,0641
3,45	-8,1416	84,2186	37,1982

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,0737	52,1836	23,4488
0,90	15,1201	25,6989	24,2396
1,80	23,9395	-6,1070	25,1894
2,55	9,4132	-32,6137	25,9810
3,45	-34,2268	-64,3976	26,9301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	48,6236	76,4217
1,98	3,5105	5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	-23,4488	52,1836

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	-21,1851	88,6356
1,98	0,1678	9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	26,9301	64,3976

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-5,8454	-90,5208	39,2201
0,96	40,6474	-21,4245	38,0860
1,80	40,8551	27,0244	36,8992
2,64	6,1610	60,1231	35,7124
3,45	-48,7957	78,6148	34,5783

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,1370	67,4017	28,3967
0,90	3,1691	40,1261	27,6058
1,80	24,5500	7,3704	26,6560
2,55	19,8390	-19,9278	25,8645
3,45	-12,8146	-52,6608	24,9154

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	-11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	-28,3967	67,4017

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	-54,1372	80,6440
1,98	4,2753	-7,8931	66,6524
3,75	-12,8146	24,9154	52,6608

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,1416	-84,2186	37,1982
0,96	35,9115	-21,9801	36,0641
1,80	38,2327	22,4831	34,8773
2,64	7,9344	54,4426	33,6904
3,45	-42,8714	74,3170	32,5564

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,2268	64,3976	26,9301
0,90	4,1237	37,9129	26,1392
1,80	23,9395	6,1070	25,1894
2,55	18,5775	-20,3997	24,3979
3,45	-14,0737	-52,1836	23,4488

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	21,1851	88,6356
1,98	0,1678	-9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	-26,9301	64,3976

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	-48,6236	76,4217
1,98	3,5105	-5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	23,4488	52,1836

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,7957	-78,6148	34,5783
0,96	6,1610	-53,6023	35,7124
1,80	40,8551	-18,9426	36,8992
2,64	40,6474	31,4251	38,0860
3,45	-5,8454	90,5208	39,2201

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,8146	52,6608	24,9154
0,90	16,4405	25,3852	25,7062
1,80	24,5500	-7,3704	26,6560
2,55	8,7787	-34,6687	27,4476
3,45	-37,1370	-67,4017	28,3967

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	54,1372	80,6440
1,98	4,2753	7,8931	66,6524

3,75	-12,8146	-24,9154	52,6608
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	-19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	28,3967	67,4017

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8714	-74,3170	32,5564
0,96	7,9344	-48,0433	33,6904
1,80	38,2327	-14,8316	34,8773
2,64	35,9115	31,2185	36,0641
3,45	-8,1416	84,2186	37,1982

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,0737	52,1836	23,4488
0,90	15,1201	25,6989	24,2396
1,80	23,9395	-6,1070	25,1894
2,55	9,4132	-32,6137	25,9810
3,45	-34,2268	-64,3976	26,9301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	48,6236	76,4217
1,98	3,5105	5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	-23,4488	52,1836

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	-21,1851	88,6356
1,98	0,1678	9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	26,9301	64,3976

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-5,8454	-90,5208	39,2201
0,96	40,6474	-21,4245	38,0860
1,80	40,8551	27,0244	36,8992
2,64	6,1610	60,1231	35,7124
3,45	-48,7957	78,6148	34,5783

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,1370	67,4017	28,3967
0,90	3,1691	40,1261	27,6058
1,80	24,5500	7,3704	26,6560
2,55	19,8390	-19,9278	25,8645
3,45	-12,8146	-52,6608	24,9154

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	-11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	-28,3967	67,4017

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	-54,1372	80,6440
1,98	4,2753	-7,8931	66,6524

3,75	-12,8146	24,9154	52,6608
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,1416	-84,2186	37,1982
0,96	35,9115	-21,9801	36,0641
1,80	38,2327	22,4831	34,8773
2,64	7,9344	54,4426	33,6904
3,45	-42,8714	74,3170	32,5564

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,2268	64,3976	26,9301
0,90	4,1237	37,9129	26,1392
1,80	23,9395	6,1070	25,1894
2,55	18,5775	-20,3997	24,3979
3,45	-14,0737	-52,1836	23,4488

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	21,1851	88,6356
1,98	0,1678	-9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	-26,9301	64,3976

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	-48,6236	76,4217
1,98	3,5105	-5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	23,4488	52,1836

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,7957	-78,6148	34,5783
0,96	6,1610	-53,6023	35,7124
1,80	40,8551	-18,9426	36,8992
2,64	40,6474	31,4251	38,0860
3,45	-5,8454	90,5208	39,2201

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,8146	52,6608	24,9154
0,90	16,4405	25,3852	25,7062
1,80	24,5500	-7,3704	26,6560
2,55	8,7787	-34,6687	27,4476
3,45	-37,1370	-67,4017	28,3967

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	54,1372	80,6440
1,98	4,2753	7,8931	66,6524
3,75	-12,8146	-24,9154	52,6608

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	-19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	28,3967	67,4017

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,8714	-74,3170	32,5564

0,96	7,9344	-48,0433	33,6904
1,80	38,2327	-14,8316	34,8773
2,64	35,9115	31,2185	36,0641
3,45	-8,1416	84,2186	37,1982

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,0737	52,1836	23,4488
0,90	15,1201	25,6989	24,2396
1,80	23,9395	-6,1070	25,1894
2,55	9,4132	-32,6137	25,9810
3,45	-34,2268	-64,3976	26,9301

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	48,6236	76,4217
1,98	3,5105	5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	-23,4488	52,1836

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	-21,1851	88,6356
1,98	0,1678	9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	26,9301	64,3976

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-5,8454	-90,5208	39,2201
0,96	40,6474	-21,4245	38,0860
1,80	40,8551	27,0244	36,8992
2,64	6,1610	60,1231	35,7124
3,45	-48,7957	78,6148	34,5783

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,1370	67,4017	28,3967
0,90	3,1691	40,1261	27,6058
1,80	24,5500	7,3704	26,6560
2,55	19,8390	-19,9278	25,8645
3,45	-12,8146	-52,6608	24,9154

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-5,8454	19,7185	95,3849
1,98	-0,1392	-11,0569	81,3933
3,75	-37,1370	-28,3967	67,4017

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-48,7957	-54,1372	80,6440
1,98	4,2753	-7,8931	66,6524
3,75	-12,8146	24,9154	52,6608

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,1416	-84,2186	37,1982
0,96	35,9115	-21,9801	36,0641
1,80	38,2327	22,4831	34,8773
2,64	7,9344	54,4426	33,6904
3,45	-42,8714	74,3170	32,5564

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,2268	64,3976	26,9301
0,90	4,1237	37,9129	26,1392
1,80	23,9395	6,1070	25,1894
2,55	18,5775	-20,3997	24,3979
3,45	-14,0737	-52,1836	23,4488

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-8,1416	21,1851	88,6356
1,98	0,1678	-9,5903	76,5166
3,75	-34,2268	-26,9301	64,3976

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,20	-42,8714	-48,6236	76,4217
1,98	3,5105	-5,8696	64,3026
3,75	-14,0737	23,4488	52,1836

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,085
0,96	0,080
1,80	0,077
2,64	0,080
3,45	0,085

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,065
0,96	0,061
1,80	0,059
2,64	0,061
3,45	0,065

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,162
0,96	0,151
1,80	0,145
2,64	0,147
3,45	0,154

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,129
0,96	0,122
1,80	0,118
2,64	0,120
3,45	0,126

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,138
0,96	0,130
1,80	0,126
2,64	0,129
3,45	0,134

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,110
0,96	0,105
1,80	0,102
2,64	0,104
3,45	0,108

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,160
0,96	0,144
1,80	0,132
2,64	0,127
3,45	0,125

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,137
0,96	0,120
1,80	0,107
2,64	0,098
3,45	0,092

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,137
0,96	0,127
1,80	0,121
2,64	0,121
3,45	0,123

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,113
0,96	0,104
1,80	0,098
2,64	0,095
3,45	0,095

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,000
0,96	0,039
1,80	0,079
2,64	0,122
3,45	0,168

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,003
0,96	0,046
1,80	0,089
2,64	0,136
3,45	0,186

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,003
0,96	0,046
1,80	0,089
2,64	0,136
3,45	0,186

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,000
0,96	0,039
1,80	0,079
2,64	0,122
3,45	0,168

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,168
0,96	0,122
1,80	0,079
2,64	0,039
3,45	0,000

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,186
0,96	0,136
1,80	0,089
2,64	0,046
3,45	0,003

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,186
0,96	0,136
1,80	0,089
2,64	0,046

3,45 0,003

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,168
0,96	0,122
1,80	0,079
2,64	0,039
3,45	0,000

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,120
0,96	0,112
1,80	0,107
2,64	0,108
3,45	0,114

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,102
0,96	0,096
1,80	0,093
2,64	0,095
3,45	0,099

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,090
0,96	0,086
1,80	0,084
2,64	0,086
3,45	0,090

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,102
0,96	0,096
1,80	0,093
2,64	0,095
3,45	0,099

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,090
0,96	0,086
1,80	0,084
2,64	0,086
3,45	0,090

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,118
0,96	0,106
1,80	0,097
2,64	0,094
3,45	0,092

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,101
0,96	0,094
1,80	0,089
2,64	0,089
3,45	0,091

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [MPa]
-------	------------------

0,15	0,101
0,96	0,094
1,80	0,089
2,64	0,089
3,45	0,091

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,054
0,96	0,070
1,80	0,086
2,64	0,107
3,45	0,130

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,056
0,96	0,068
1,80	0,082
2,64	0,099
3,45	0,118

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,130
0,96	0,107
1,80	0,086
2,64	0,070
3,45	0,054

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,118
0,96	0,099
1,80	0,082
2,64	0,068
3,45	0,056

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,054
0,96	0,070
1,80	0,086
2,64	0,107
3,45	0,130

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,056
0,96	0,068
1,80	0,082
2,64	0,099
3,45	0,118

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,130
0,96	0,107
1,80	0,086
2,64	0,070
3,45	0,054

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,118
0,96	0,099
1,80	0,082
2,64	0,068
3,45	0,056

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,054
0,96	0,070
1,80	0,086
2,64	0,107
3,45	0,130

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,056
0,96	0,068
1,80	0,082
2,64	0,099
3,45	0,118

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,130
0,96	0,107
1,80	0,086
2,64	0,070
3,45	0,054

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,118
0,96	0,099
1,80	0,082
2,64	0,068
3,45	0,056

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in cm
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
N_u	Sforzo normale ultimo, espressa in kN
M_u	Momento ultimo, espressa in kNm
A_{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cm ²
A_{fs}	Area armatura superiore, espressa in cm ²
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cm ²

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	32,22 (32,22)	40,13	211,56	169,86	10,05	10,05	5,27
2	0,96	-34,27 (-50,83)	40,13	122,81	-155,55	10,05	10,05	3,06
3	1,80	-57,24 (-57,24)	40,13	107,30	-153,05	10,05	10,05	2,67
4	2,64	-34,27 (-53,24)	40,13	116,47	-154,53	10,05	10,05	2,90
5	3,45	32,22 (32,22)	40,13	211,56	169,86	10,05	10,05	5,27

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rsd}	FS
1	0,15	0,00	-107,67	174,58	0,00	0,00	1.622
2	0,96	0,00	-51,12	174,58	0,00	0,00	3.415
3	1,80	0,00	3,60	174,58	0,00	0,00	48.479
4	2,64	0,00	58,57	174,58	0,00	0,00	2.981
5	3,45	0,00	107,67	174,58	0,00	0,00	1.622

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-29,97 (-29,97)	27,26	99,05	-108,91	10,05	10,05	3,63
2	0,90	14,59 (24,41)	27,26	124,92	111,86	10,05	10,05	4,58
3	1,80	33,48 (33,48)	27,26	87,62	107,61	10,05	10,05	3,21
4	2,55	20,36 (28,54)	27,26	104,62	109,55	10,05	10,05	3,84
5	3,45	-29,97 (-29,97)	27,26	99,05	-108,91	10,05	10,05	3,63

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rsd}	FS
1	0,15	0,00	76,91	141,66	0,00	0,00	1.842
2	0,90	0,00	41,96	141,66	0,00	0,00	3.376
3	1,80	0,00	0,00	141,66	0,00	0,00	100.000
4	2,55	0,00	-34,97	141,66	0,00	0,00	4.051
5	3,45	0,00	-76,91	141,66	0,00	0,00	1.842

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,20	-32,22 (-32,22)	110,85	551,87	-160,41	10,05	10,05	4,98
2	1,98	-1,18 (-1,71)	93,88	5095,04	-92,91	10,05	10,05	54,27
3	3,75	-29,97 (-32,22)	76,91	319,93	-134,03	10,05	10,05	4,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	40,16	152,53	0,00	0,00	3.798
2	1,98	0,00	-2,28	150,32	0,00	0,00	65.882
3	3,75	0,00	-27,26	148,11	0,00	0,00	5.434

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-32,22 (-32,22)	110,85	551,87	-160,41	10,05	10,05	4,98
2	1,98	-1,18 (-1,71)	93,88	5095,04	-92,91	10,05	10,05	54,27
3	3,75	-29,97 (-32,22)	76,91	319,93	-134,03	10,05	10,05	4,16

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-40,16	152,53	0,00	0,00	3.798
2	1,98	0,00	2,28	150,32	0,00	0,00	65.882
3	3,75	0,00	27,26	148,11	0,00	0,00	5.434

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	28,57 (28,57)	40,22	247,24	175,62	10,05	10,05	6,15
2	0,96	-22,67 (-35,45)	40,22	188,47	-166,14	10,05	10,05	4,69
3	1,80	-40,41 (-40,41)	40,22	160,93	-161,70	10,05	10,05	4,00
4	2,64	-22,67 (-37,31)	40,22	177,10	-164,31	10,05	10,05	4,40
5	3,45	28,57 (28,57)	40,22	247,24	175,62	10,05	10,05	6,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-82,84	174,59	0,00	0,00	2.108
2	0,96	0,00	-39,47	174,59	0,00	0,00	4.424
3	1,80	0,00	2,78	174,59	0,00	0,00	62.778
4	2,64	0,00	45,20	174,59	0,00	0,00	3.862
5	3,45	0,00	82,84	174,59	0,00	0,00	2.108

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-24,96 (-24,96)	26,67	118,75	-111,15	10,05	10,05	4,45
2	0,90	9,32 (16,87)	26,67	188,20	119,05	10,05	10,05	7,06
3	1,80	23,85 (23,85)	26,67	125,11	111,88	10,05	10,05	4,69
4	2,55	13,75 (20,05)	26,67	153,03	115,05	10,05	10,05	5,74
5	3,45	-24,96 (-24,96)	26,67	118,75	-111,15	10,05	10,05	4,45

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	59,16	141,58	0,00	0,00	2.393
2	0,90	0,00	32,28	141,58	0,00	0,00	4.386
3	1,80	0,00	0,00	141,58	0,00	0,00	100.000
4	2,55	0,00	-26,90	141,58	0,00	0,00	5.263
5	3,45	0,00	-59,16	141,58	0,00	0,00	2.393

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-28,57 (-28,57)	85,27	441,28	-147,83	10,05	10,05	5,18
2	1,98	2,93 (3,02)	72,22	4576,66	191,61	10,05	10,05	63,37
3	3,75	-24,96 (-28,57)	59,16	264,53	-127,73	10,05	10,05	4,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	40,25	149,20	0,00	0,00	3.707
2	1,98	0,00	-1,88	147,50	0,00	0,00	78.551
3	3,75	0,00	-26,67	145,81	0,00	0,00	5.468

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-28,57 (-28,57)	85,27	441,28	-147,83	10,05	10,05	5,18
2	1,98	2,93 (3,02)	72,22	4576,66	191,61	10,05	10,05	63,37
3	3,75	-24,96 (-28,57)	59,16	264,53	-127,73	10,05	10,05	4,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-40,25	149,20	0,00	0,00	3.707
2	1,98	0,00	1,88	147,50	0,00	0,00	78.551
3	3,75	0,00	26,67	145,81	0,00	0,00	5.468

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	44,40 (44,40)	44,78	163,50	162,11	10,05	10,05	3,65
2	0,96	-54,29 (-78,21)	44,78	85,62	-149,55	10,05	10,05	1,91
3	1,80	-88,64 (-88,64)	44,78	74,66	-147,79	10,05	10,05	1,67
4	2,64	-57,19 (-84,13)	44,78	79,04	-148,49	10,05	10,05	1,77
5	3,45	35,88 (44,40)	44,78	163,50	162,11	10,05	10,05	3,65

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-164,26	175,21	0,00	0,00	1.067
2	0,96	0,00	-73,83	175,21	0,00	0,00	2.373
3	1,80	0,00	5,38	175,21	0,00	0,00	32.539
4	2,64	0,00	83,14	175,21	0,00	0,00	2.107
5	3,45	0,00	154,77	175,21	0,00	0,00	1.132

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-49,03 (-52,20)	39,08	79,90	-106,74	10,05	10,05	2,04
2	0,90	31,48 (49,13)	39,08	85,40	107,36	10,05	10,05	2,19
3	1,80	63,72 (63,72)	39,08	64,37	104,97	10,05	10,05	1,65
4	2,55	36,13 (52,46)	39,08	79,48	106,69	10,05	10,05	2,03
5	3,45	-52,20 (-52,20)	39,08	79,90	-106,74	10,05	10,05	2,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	136,39	143,20	0,00	0,00	1.050
2	0,90	0,00	75,41	143,20	0,00	0,00	1.899
3	1,80	0,00	-3,78	143,20	0,00	0,00	37.882
4	2,55	0,00	-69,77	143,20	0,00	0,00	2.052
5	3,45	0,00	-126,59	143,20	0,00	0,00	1.131

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-44,40 (-49,03)	170,33	560,85	-161,43	10,05	10,05	3,29
2	1,98	-8,02 (-9,01)	153,36	3976,32	-233,61	10,05	10,05	25,93
3	3,75	-49,03 (-49,03)	136,39	397,37	-142,84	10,05	10,05	2,91

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	48,11	160,26	0,00	0,00	3.331
2	1,98	0,00	-4,22	158,05	0,00	0,00	37.464
3	3,75	0,00	-39,08	155,85	0,00	0,00	3.988

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-35,88 (-45,60)	160,53	573,28	-162,84	10,05	10,05	3,57
2	1,98	-8,28 (-10,04)	143,56	3619,68	-253,03	10,05	10,05	25,21
3	3,75	-52,20 (-52,20)	126,59	326,95	-134,83	10,05	10,05	2,58

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-41,52	158,99	0,00	0,00	3.829
2	1,98	0,00	7,51	156,78	0,00	0,00	20.870
3	3,75	0,00	39,08	154,57	0,00	0,00	3.955

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	40,86 (40,86)	46,33	188,36	166,12	10,05	10,05	4,07
2	0,96	-37,98 (-57,26)	46,33	126,30	-156,11	10,05	10,05	2,73
3	1,80	-66,18 (-66,18)	46,33	107,12	-153,02	10,05	10,05	2,31
4	2,64	-41,97 (-63,20)	46,33	112,85	-153,94	10,05	10,05	2,44
5	3,45	31,68 (40,86)	46,33	188,36	166,12	10,05	10,05	4,07

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-130,80	175,42	0,00	0,00	1.341
2	0,96	0,00	-59,50	175,42	0,00	0,00	2.948
3	1,80	0,00	3,32	175,42	0,00	0,00	52.847
4	2,64	0,00	65,51	175,42	0,00	0,00	2.678
5	3,45	0,00	123,18	175,42	0,00	0,00	1.424

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,26 (-44,94)	38,66	93,11	-108,24	10,05	10,05	2,41
2	0,90	23,42 (37,57)	38,66	113,81	110,59	10,05	10,05	2,94
3	1,80	49,06 (49,06)	38,66	84,53	107,26	10,05	10,05	2,19
4	2,55	26,41 (39,71)	38,66	106,89	109,81	10,05	10,05	2,76
5	3,45	-44,94 (-44,94)	38,66	93,11	-108,24	10,05	10,05	2,41

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	109,54	143,14	0,00	0,00	1.307
2	0,90	0,00	60,47	143,14	0,00	0,00	2.367
3	1,80	0,00	-3,51	143,14	0,00	0,00	40.724
4	2,55	0,00	-56,84	143,14	0,00	0,00	2.518
5	3,45	0,00	-101,78	143,14	0,00	0,00	1.406

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-40,86 (-41,26)	135,65	512,69	-155,95	10,05	10,05	3,78
2	1,98	-1,72 (-2,43)	122,59	5078,15	-100,50	10,05	10,05	41,42
3	3,75	-41,26 (-41,26)	109,54	371,33	-139,88	10,05	10,05	3,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	49,98	155,75	0,00	0,00	3.116
2	1,98	0,00	-3,01	154,05	0,00	0,00	51.221
3	3,75	0,00	-38,66	152,36	0,00	0,00	3.941

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-31,68 (-41,69)	127,89	460,09	-149,97	10,05	10,05	3,60
2	1,98	-2,19 (-3,74)	114,83	4928,17	-160,52	10,05	10,05	42,92
3	3,75	-44,94 (-44,94)	101,78	297,85	-131,52	10,05	10,05	2,93

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-42,74	154,74	0,00	0,00	3.620
2	1,98	0,00	6,63	153,04	0,00	0,00	23.092
3	3,75	0,00	38,66	151,35	0,00	0,00	3.915

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	36,41 (36,41)	41,76	191,00	166,55	10,05	10,05	4,57
2	0,96	-41,05 (-59,63)	41,76	107,15	-153,03	10,05	10,05	2,57
3	1,80	-67,82 (-67,82)	41,76	92,80	-150,71	10,05	10,05	2,22
4	2,64	-42,21 (-64,12)	41,76	98,78	-151,68	10,05	10,05	2,37
5	3,45	33,01 (36,41)	41,76	191,00	166,55	10,05	10,05	4,57

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-129,48	174,80	0,00	0,00	1.350

2	0,96	0,00	-57,37	174,80	0,00	0,00		3.047
3	1,80	0,00	5,36	174,80	0,00	0,00		32.641
4	2,64	0,00	67,64	174,80	0,00	0,00		2.584
5	3,45	0,00	125,68	174,80	0,00	0,00		1.391

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,74 (-39,01)	32,22	89,02	-107,77	10,05	10,05	2,76
2	0,90	21,20 (34,15)	32,22	103,18	109,38	10,05	10,05	3,20
3	1,80	45,44 (45,44)	32,22	75,32	106,22	10,05	10,05	2,34
4	2,55	26,52 (37,97)	32,22	91,72	108,08	10,05	10,05	2,85
5	3,45	-39,01 (-39,01)	32,22	89,02	-107,77	10,05	10,05	2,76

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	100,70	142,30	0,00	0,00	1.413
2	0,90	0,00	55,34	142,30	0,00	0,00	2.571
3	1,80	0,00	-1,51	142,30	0,00	0,00	94.115
4	2,55	0,00	-48,89	142,30	0,00	0,00	2.910
5	3,45	0,00	-96,78	142,30	0,00	0,00	1.470

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-36,41 (-37,74)	134,65	586,34	-164,33	10,05	10,05	4,35
2	1,98	-3,65 (-4,42)	117,67	4735,37	-177,71	10,05	10,05	40,24
3	3,75	-37,74 (-37,74)	100,70	374,13	-140,19	10,05	10,05	3,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	43,11	155,62	0,00	0,00	3.610
2	1,98	0,00	-3,29	153,41	0,00	0,00	46.659
3	3,75	0,00	-32,22	151,21	0,00	0,00	4.693

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-33,01 (-39,01)	130,73	528,79	-157,78	10,05	10,05	4,05
2	1,98	-3,75 (-4,83)	113,75	4554,86	-193,25	10,05	10,05	40,04
3	3,75	-39,01 (-39,01)	96,78	337,52	-136,03	10,05	10,05	3,49

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-40,47	155,11	0,00	0,00	3.832
2	1,98	0,00	4,61	152,90	0,00	0,00	33.201
3	3,75	0,00	32,22	150,70	0,00	0,00	4.678

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	32,89 (32,89)	42,46	221,30	171,43	10,05	10,05	5,21
2	0,96	-27,73 (-42,31)	42,46	162,51	-161,95	10,05	10,05	3,83
3	1,80	-49,00 (-49,00)	42,46	136,74	-157,80	10,05	10,05	3,22
4	2,64	-29,32 (-46,39)	42,46	145,78	-159,25	10,05	10,05	3,43
5	3,45	29,22 (32,89)	42,46	221,30	171,43	10,05	10,05	5,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-101,31	174,89	0,00	0,00	1.726
2	0,96	0,00	-45,02	174,89	0,00	0,00	3.885
3	1,80	0,00	3,90	174,89	0,00	0,00	44.864
4	2,64	0,00	52,67	174,89	0,00	0,00	3.321
5	3,45	0,00	98,26	174,89	0,00	0,00	1.780

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,60 (-33,08)	31,67	104,91	-109,58	10,05	10,05	3,31
2	0,90	14,83 (25,03)	31,67	144,33	114,06	10,05	10,05	4,56
3	1,80	33,81 (33,81)	31,67	102,36	109,29	10,05	10,05	3,23
4	2,55	18,70 (27,79)	31,67	127,82	112,19	10,05	10,05	4,04
5	3,45	-33,08 (-33,08)	31,67	104,91	-109,58	10,05	10,05	3,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	79,31	142,23	0,00	0,00	1.793
2	0,90	0,00	43,56	142,23	0,00	0,00	3.265
3	1,80	0,00	-1,41	142,23	0,00	0,00	101.164
4	2,55	0,00	-38,88	142,23	0,00	0,00	3.658
5	3,45	0,00	-76,21	142,23	0,00	0,00	1.866

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-32,89 (-32,89)	105,42	492,45	-153,65	10,05	10,05	4,67
2	1,98	1,30 (1,45)	92,37	5123,12	80,30	10,05	10,05	55,47
3	3,75	-31,60 (-32,89)	79,31	324,41	-134,54	10,05	10,05	4,09

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	43,94	151,82	0,00	0,00	3.455
2	1,98	0,00	-2,53	150,12	0,00	0,00	59.329
3	3,75	0,00	-31,67	148,43	0,00	0,00	4.687

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-29,22 (-33,08)	102,32	466,00	-150,64	10,05	10,05	4,55
2	1,98	1,12 (1,49)	89,26	5111,35	85,59	10,05	10,05	57,26
3	3,75	-33,08 (-33,08)	76,21	304,86	-132,32	10,05	10,05	4,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-41,04	151,42	0,00	0,00	3.689

2	1,98	0,00	3,98	149,72	0,00	0,00	37.634
3	3,75	0,00	31,67	148,02	0,00	0,00	4.675

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	19,17 (56,14)	45,66	127,08	156,24	10,05	10,05	2,78
2	0,96	-56,87 (-72,56)	45,66	95,07	-151,08	10,05	10,05	2,08
3	1,80	-72,78 (-74,34)	45,66	92,54	-150,67	10,05	10,05	2,03
4	2,64	-32,25 (-59,98)	45,66	117,81	-154,74	10,05	10,05	2,58
5	3,45	56,14 (56,14)	45,66	127,08	156,24	10,05	10,05	2,78

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-134,65	175,33	0,00	0,00	1.302
2	0,96	0,00	-48,43	175,33	0,00	0,00	3.620
3	1,80	0,00	21,93	175,33	0,00	0,00	7.997
4	2,64	0,00	85,57	175,33	0,00	0,00	2.049
5	3,45	0,00	139,64	175,33	0,00	0,00	1.256

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-51,90 (-51,90)	37,11	76,01	-106,29	10,05	10,05	2,05
2	0,90	15,00 (31,79)	37,11	131,45	112,60	10,05	10,05	3,54
3	1,80	50,66 (50,80)	37,11	77,79	106,50	10,05	10,05	2,10
4	2,55	36,16 (46,95)	37,11	84,81	107,29	10,05	10,05	2,29
5	3,45	-34,24 (-51,90)	37,11	76,01	-106,29	10,05	10,05	2,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	106,71	142,94	0,00	0,00	1.340
2	0,90	0,00	71,76	142,94	0,00	0,00	1.992
3	1,80	0,00	7,46	142,94	0,00	0,00	19.152
4	2,55	0,00	-46,12	142,94	0,00	0,00	3.099
5	3,45	0,00	-110,37	142,94	0,00	0,00	1.295

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-19,17 (-26,26)	140,65	1216,23	-227,06	10,05	10,05	8,65
2	1,98	-5,61 (-8,45)	123,68	3666,30	-250,62	10,05	10,05	29,64
3	3,75	-51,90 (-51,90)	106,71	262,03	-127,45	10,05	10,05	2,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	30,31	156,40	0,00	0,00	5.161
2	1,98	0,00	-12,14	154,19	0,00	0,00	12.706
3	3,75	0,00	-37,11	151,99	0,00	0,00	4.095

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-56,14 (-56,14)	144,32	354,72	-137,99	10,05	10,05	2,46
2	1,98	-1,61 (-2,37)	127,35	5090,55	-94,93	10,05	10,05	39,97
3	3,75	-34,24 (-42,92)	110,37	354,86	-138,00	10,05	10,05	3,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-61,09	156,88	0,00	0,00	2.568
2	1,98	0,00	-3,25	154,67	0,00	0,00	47.533
3	3,75	0,00	37,11	152,47	0,00	0,00	4.108

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	13,86 (48,49)	46,94	155,69	160,85	10,05	10,05	3,32
2	0,96	-44,55 (-55,33)	46,94	133,39	-157,26	10,05	10,05	2,84
3	1,80	-52,73 (-55,33)	46,94	133,39	-157,26	10,05	10,05	2,84
4	2,64	-16,48 (-39,55)	46,94	199,21	-167,87	10,05	10,05	4,24
5	3,45	54,32 (54,32)	46,94	136,29	157,72	10,05	10,05	2,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-106,90	175,50	0,00	0,00	1.642
2	0,96	0,00	-33,80	175,50	0,00	0,00	5.192
3	1,80	0,00	23,14	175,50	0,00	0,00	7.585
4	2,64	0,00	71,21	175,50	0,00	0,00	2.465
5	3,45	0,00	108,96	175,50	0,00	0,00	1.611

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-46,43 (-46,43)	36,86	85,21	-107,34	10,05	10,05	2,31
2	0,90	7,91 (21,72)	36,86	205,33	121,00	10,05	10,05	5,57
3	1,80	37,97 (38,41)	36,86	105,17	109,61	10,05	10,05	2,85
4	2,55	27,73 (35,92)	36,86	113,43	110,55	10,05	10,05	3,08
5	3,45	-26,84 (-46,43)	36,86	85,21	-107,34	10,05	10,05	2,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	85,92	142,91	0,00	0,00	1.663
2	0,90	0,00	59,04	142,91	0,00	0,00	2.421
3	1,80	0,00	7,74	142,91	0,00	0,00	18.474
4	2,55	0,00	-35,02	142,91	0,00	0,00	4.081
5	3,45	0,00	-86,29	142,91	0,00	0,00	1.656

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-13,86 (-20,89)	112,03	1219,02	-227,29	10,05	10,05	10,88
2	1,98	-0,45 (-3,27)	98,98	4908,04	-162,32	10,05	10,05	49,59
3	3,75	-46,43 (-46,43)	85,92	228,86	-123,67	10,05	10,05	2,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	30,06	152,68	0,00	0,00	5.080
2	1,98	0,00	-12,07	150,98	0,00	0,00	12.509
3	3,75	0,00	-36,86	149,29	0,00	0,00	4.050

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-54,32 (-54,32)	112,40	264,26	-127,70	10,05	10,05	2,35
2	1,98	4,13 (4,54)	99,35	4432,14	202,52	10,05	10,05	44,61
3	3,75	-26,84 (-35,47)	86,29	328,45	-135,00	10,05	10,05	3,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-63,89	152,73	0,00	0,00	2.391
2	1,98	0,00	-4,85	151,03	0,00	0,00	31.167
3	3,75	0,00	36,86	149,33	0,00	0,00	4.051

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	26,32 (41,11)	42,11	166,58	162,61	10,05	10,05	3,96
2	0,96	-42,08 (-57,37)	42,11	113,01	-153,97	10,05	10,05	2,68
3	1,80	-61,47 (-61,77)	42,11	103,98	-152,51	10,05	10,05	2,47
4	2,64	-32,23 (-54,46)	42,11	119,92	-155,08	10,05	10,05	2,85
5	3,45	41,11 (41,11)	42,11	166,58	162,61	10,05	10,05	3,96

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-117,64	174,85	0,00	0,00	1.486
2	0,96	0,00	-47,21	174,85	0,00	0,00	3.704
3	1,80	0,00	11,97	174,85	0,00	0,00	14.605
4	2,64	0,00	68,61	174,85	0,00	0,00	2.548
5	3,45	0,00	119,63	174,85	0,00	0,00	1.462

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-38,88 (-38,88)	31,43	86,92	-107,54	10,05	10,05	2,77
2	0,90	14,61 (27,22)	31,43	129,81	112,41	10,05	10,05	4,13
3	1,80	40,21 (40,21)	31,43	83,78	107,18	10,05	10,05	2,67
4	2,55	26,54 (35,76)	31,43	95,35	108,49	10,05	10,05	3,03
5	3,45	-31,82 (-38,88)	31,43	86,92	-107,54	10,05	10,05	2,77

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	88,83	142,20	0,00	0,00	1.601
2	0,90	0,00	53,88	142,20	0,00	0,00	2.639
3	1,80	0,00	2,99	142,20	0,00	0,00	47.631
4	2,55	0,00	-39,43	142,20	0,00	0,00	3.606
5	3,45	0,00	-90,30	142,20	0,00	0,00	1.575

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-26,32 (-34,74)	122,77	576,97	-163,26	10,05	10,05	4,70
2	1,98	-2,68 (-4,19)	105,80	4657,75	-184,63	10,05	10,05	44,02
3	3,75	-38,88 (-38,88)	88,83	301,36	-131,92	10,05	10,05	3,39

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	35,99	154,08	0,00	0,00	4.281
2	1,98	0,00	-6,45	151,87	0,00	0,00	23.528
3	3,75	0,00	-31,43	149,66	0,00	0,00	4.762

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-41,11 (-41,11)	124,24	449,66	-148,78	10,05	10,05	3,62
2	1,98	-1,08 (-1,15)	107,27	5178,03	-55,65	10,05	10,05	48,27
3	3,75	-31,82 (-39,18)	90,30	305,02	-132,34	10,05	10,05	3,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-48,30	154,27	0,00	0,00	3.194
2	1,98	0,00	0,30	152,06	0,00	0,00	508.780
3	3,75	0,00	31,43	149,86	0,00	0,00	4.768

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	22,09 (38,28)	42,70	184,67	165,53	10,05	10,05	4,32
2	0,96	-30,35 (-41,61)	42,70	166,94	-162,67	10,05	10,05	3,91
3	1,80	-43,62 (-44,07)	42,70	155,91	-160,89	10,05	10,05	3,65
4	2,64	-19,13 (-36,93)	42,70	192,96	-166,86	10,05	10,05	4,52
5	3,45	38,28 (38,28)	42,70	184,67	165,53	10,05	10,05	4,32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-91,75	174,93	0,00	0,00	1.907
2	0,96	0,00	-34,74	174,93	0,00	0,00	5.035
3	1,80	0,00	11,83	174,93	0,00	0,00	14.793
4	2,64	0,00	54,94	174,93	0,00	0,00	3.184
5	3,45	0,00	92,58	174,93	0,00	0,00	1.890

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-33,67 (-33,67)	30,94	100,21	-109,05	10,05	10,05	3,24
2	0,90	8,63 (18,69)	30,94	199,22	120,30	10,05	10,05	6,44
3	1,80	29,37 (29,37)	30,94	116,88	110,94	10,05	10,05	3,78
4	2,55	19,22 (26,28)	30,94	132,78	112,75	10,05	10,05	4,29
5	3,45	-25,84 (-33,67)	30,94	100,21	-109,05	10,05	10,05	3,24

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	69,86	142,14	0,00	0,00	2.034
2	0,90	0,00	42,98	142,14	0,00	0,00	3.307
3	1,80	0,00	3,09	142,14	0,00	0,00	45.936
4	2,55	0,00	-30,15	142,14	0,00	0,00	4.714
5	3,45	0,00	-70,01	142,14	0,00	0,00	2.030

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-22,09 (-30,51)	95,98	478,27	-152,04	10,05	10,05	4,98
2	1,98	1,81 (2,78)	82,92	4888,07	164,10	10,05	10,05	58,95
3	3,75	-33,67 (-33,67)	69,86	265,18	-127,81	10,05	10,05	3,80

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	35,97	150,59	0,00	0,00	4.187
2	1,98	0,00	-6,16	148,90	0,00	0,00	24.190
3	3,75	0,00	-30,94	147,20	0,00	0,00	4.757

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-38,28 (-38,28)	96,12	343,25	-136,68	10,05	10,05	3,57
2	1,98	3,64 (3,64)	83,07	4500,20	197,38	10,05	10,05	54,17
3	3,75	-25,84 (-33,08)	70,01	272,21	-128,60	10,05	10,05	3,89

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-49,50	150,61	0,00	0,00	3.042
2	1,98	0,00	-0,61	148,92	0,00	0,00	243.694
3	3,75	0,00	30,94	147,22	0,00	0,00	4.757

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	77,06 (77,06)	39,23	75,29	147,89	10,05	10,05	1,92
2	0,96	22,07 (44,59)	41,72	149,56	159,87	10,05	10,05	3,59
3	1,80	-32,04 (-47,42)	44,33	149,40	-159,84	10,05	10,05	3,37
4	2,64	-54,72 (-54,72)	46,93	135,11	-157,53	10,05	10,05	2,88
5	3,45	-18,59 (-47,54)	49,42	169,56	-163,09	10,05	10,05	3,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-62,86	174,46	0,00	0,00	2.775
2	0,96	0,00	-69,52	174,79	0,00	0,00	2.514
3	1,80	0,00	-47,47	175,15	0,00	0,00	3.690
4	2,64	0,00	9,30	175,50	0,00	0,00	18.873
5	3,45	0,00	89,35	175,83	0,00	0,00	1.968

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,66 (10,22)	29,98	429,91	146,54	10,05	10,05	14,34
2	0,90	21,54 (24,64)	31,72	147,28	114,40	10,05	10,05	4,64
3	1,80	20,85 (24,64)	33,80	158,76	115,70	10,05	10,05	4,70
4	2,55	-1,22 (-11,15)	35,54	488,58	-153,21	10,05	10,05	13,75
5	3,45	-53,43 (-53,43)	37,63	74,76	-106,15	10,05	10,05	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,86	142,01	0,00	0,00	3.476
2	0,90	0,00	14,85	142,24	0,00	0,00	9.580
3	1,80	0,00	-16,39	142,51	0,00	0,00	8.695
4	2,55	0,00	-42,42	142,74	0,00	0,00	3.365
5	3,45	0,00	-73,64	143,01	0,00	0,00	1.942

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-77,06 (-77,06)	62,86	87,80	-107,63	10,05	10,05	1,40
2	1,98	11,81 (16,41)	51,86	481,81	152,44	10,05	10,05	9,29
3	3,75	0,66 (7,67)	40,86	1203,01	225,92	10,05	10,05	29,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	82,71	146,29	0,00	0,00	1.769
2	1,98	0,00	19,65	144,86	0,00	0,00	7.372
3	3,75	0,00	-29,98	143,43	0,00	0,00	4.784

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	18,59 (19,51)	95,64	1034,25	211,04	10,05	10,05	10,81
2	1,98	1,94 (7,21)	84,64	3189,57	271,87	10,05	10,05	37,69
3	3,75	-53,43 (-53,43)	73,64	159,60	-115,80	10,05	10,05	2,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-6,01	150,55	0,00	0,00	25.066
2	1,98	0,00	22,53	149,12	0,00	0,00	6.619
3	3,75	0,00	37,63	147,69	0,00	0,00	3.925

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	84,60 (84,60)	41,63	72,55	147,45	10,05	10,05	1,74
2	0,96	21,45 (46,82)	44,12	150,82	160,07	10,05	10,05	3,42
3	1,80	-38,70 (-55,45)	46,72	132,38	-157,09	10,05	10,05	2,83
4	2,64	-62,42 (-62,59)	49,33	122,56	-155,51	10,05	10,05	2,48
5	3,45	-20,00 (-53,08)	51,82	157,31	-161,12	10,05	10,05	3,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-73,43	174,78	0,00	0,00	2.380

2	0,96	0,00	-78,31	175,12	0,00	0,00		2.236
3	1,80	0,00	-51,70	175,47	0,00	0,00		3.394
4	2,64	0,00	12,76	175,82	0,00	0,00		13.784
5	3,45	0,00	102,08	176,16	0,00	0,00		1.726

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1,64 (11,77)	31,38	373,52	140,13	10,05	10,05	11,90
2	0,90	23,70 (26,91)	33,12	139,76	113,54	10,05	10,05	4,22
3	1,80	22,71 (26,87)	35,20	150,36	114,75	10,05	10,05	4,27
4	2,55	-1,04 (-11,69)	36,94	481,42	-152,39	10,05	10,05	13,03
5	3,45	-56,99 (-56,99)	39,03	72,52	-105,90	10,05	10,05	1,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	43,31	142,20	0,00	0,00	3.283
2	0,90	0,00	15,56	142,42	0,00	0,00	9.154
3	1,80	0,00	-17,77	142,69	0,00	0,00	8.032
4	2,55	0,00	-45,54	142,92	0,00	0,00	3.138
5	3,45	0,00	-78,84	143,19	0,00	0,00	1.816

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-84,60 (-84,60)	73,53	94,18	-108,36	10,05	10,05	1,28
2	1,98	11,90 (17,06)	58,42	547,49	159,91	10,05	10,05	9,37
3	3,75	1,64 (8,98)	43,31	1001,71	207,76	10,05	10,05	23,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	88,92	147,68	0,00	0,00	1.661
2	1,98	0,00	22,05	145,71	0,00	0,00	6.608
3	3,75	0,00	-31,38	143,75	0,00	0,00	4.581

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	20,00 (20,53)	109,06	1197,94	225,48	10,05	10,05	10,98
2	1,98	0,87 (6,47)	93,95	3651,29	251,39	10,05	10,05	38,86
3	3,75	-56,99 (-56,99)	78,84	160,31	-115,88	10,05	10,05	2,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-4,61	152,29	0,00	0,00	33.071
2	1,98	0,00	23,93	150,33	0,00	0,00	6.282
3	3,75	0,00	39,03	148,37	0,00	0,00	3.801

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	84,60 (84,60)	41,63	72,55	147,45	10,05	10,05	1,74
2	0,96	21,45 (46,82)	44,12	150,82	160,07	10,05	10,05	3,42
3	1,80	-38,70 (-55,45)	46,72	132,38	-157,09	10,05	10,05	2,83
4	2,64	-62,42 (-62,59)	49,33	122,56	-155,51	10,05	10,05	2,48
5	3,45	-20,00 (-53,08)	51,82	157,31	-161,12	10,05	10,05	3,04

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-73,43	174,78	0,00	0,00	2.380
2	0,96	0,00	-78,31	175,12	0,00	0,00	2.236
3	1,80	0,00	-51,70	175,47	0,00	0,00	3.394
4	2,64	0,00	12,76	175,82	0,00	0,00	13.784
5	3,45	0,00	102,08	176,16	0,00	0,00	1.726

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1,64 (11,77)	31,38	373,52	140,13	10,05	10,05	11,90
2	0,90	23,70 (26,91)	33,12	139,76	113,54	10,05	10,05	4,22
3	1,80	22,71 (26,87)	35,20	150,36	114,75	10,05	10,05	4,27
4	2,55	-1,04 (-11,69)	36,94	481,42	-152,39	10,05	10,05	13,03
5	3,45	-56,99 (-56,99)	39,03	72,52	-105,90	10,05	10,05	1,86

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	43,31	142,20	0,00	0,00	3.283
2	0,90	0,00	15,56	142,42	0,00	0,00	9.154
3	1,80	0,00	-17,77	142,69	0,00	0,00	8.032
4	2,55	0,00	-45,54	142,92	0,00	0,00	3.138
5	3,45	0,00	-78,84	143,19	0,00	0,00	1.816

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-84,60 (-84,60)	73,53	94,18	-108,36	10,05	10,05	1,28
2	1,98	11,90 (17,06)	58,42	547,49	159,91	10,05	10,05	9,37
3	3,75	1,64 (8,98)	43,31	1001,71	207,76	10,05	10,05	23,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	88,92	147,68	0,00	0,00	1.661
2	1,98	0,00	22,05	145,71	0,00	0,00	6.608
3	3,75	0,00	-31,38	143,75	0,00	0,00	4.581

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	20,00 (20,53)	109,06	1197,94	225,48	10,05	10,05	10,98
2	1,98	0,87 (6,47)	93,95	3651,29	251,39	10,05	10,05	38,86
3	3,75	-56,99 (-56,99)	78,84	160,31	-115,88	10,05	10,05	2,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-4,61	152,29	0,00	0,00	33.071

2	1,98	0,00	23,93	150,33	0,00	0,00	6.282
3	3,75	0,00	39,03	148,37	0,00	0,00	3.801

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	77,06 (77,06)	39,23	75,29	147,89	10,05	10,05	1,92
2	0,96	22,07 (44,59)	41,72	149,56	159,87	10,05	10,05	3,59
3	1,80	-32,04 (-47,42)	44,33	149,40	-159,84	10,05	10,05	3,37
4	2,64	-54,72 (-54,72)	46,93	135,11	-157,53	10,05	10,05	2,88
5	3,45	-18,59 (-47,54)	49,42	169,56	-163,09	10,05	10,05	3,43

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-62,86	174,46	0,00	0,00	2.775
2	0,96	0,00	-69,52	174,79	0,00	0,00	2.514
3	1,80	0,00	-47,47	175,15	0,00	0,00	3.690
4	2,64	0,00	9,30	175,50	0,00	0,00	18.873
5	3,45	0,00	89,35	175,83	0,00	0,00	1.968

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,66 (10,22)	29,98	429,91	146,54	10,05	10,05	14,34
2	0,90	21,54 (24,64)	31,72	147,28	114,40	10,05	10,05	4,64
3	1,80	20,85 (24,64)	33,80	158,76	115,70	10,05	10,05	4,70
4	2,55	-1,22 (-11,15)	35,54	488,58	-153,21	10,05	10,05	13,75
5	3,45	-53,43 (-53,43)	37,63	74,76	-106,15	10,05	10,05	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	40,86	142,01	0,00	0,00	3.476
2	0,90	0,00	14,85	142,24	0,00	0,00	9.580
3	1,80	0,00	-16,39	142,51	0,00	0,00	8.695
4	2,55	0,00	-42,42	142,74	0,00	0,00	3.365
5	3,45	0,00	-73,64	143,01	0,00	0,00	1.942

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-77,06 (-77,06)	62,86	87,80	-107,63	10,05	10,05	1,40
2	1,98	11,81 (16,41)	51,86	481,81	152,44	10,05	10,05	9,29
3	3,75	0,66 (7,67)	40,86	1203,01	225,92	10,05	10,05	29,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	82,71	146,29	0,00	0,00	1.769
2	1,98	0,00	19,65	144,86	0,00	0,00	7.372
3	3,75	0,00	-29,98	143,43	0,00	0,00	4.784

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	18,59 (19,51)	95,64	1034,25	211,04	10,05	10,05	10,81
2	1,98	1,94 (7,21)	84,64	3189,57	271,87	10,05	10,05	37,69
3	3,75	-53,43 (-53,43)	73,64	159,60	-115,80	10,05	10,05	2,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-6,01	150,55	0,00	0,00	25.066
2	1,98	0,00	22,53	149,12	0,00	0,00	6.619
3	3,75	0,00	37,63	147,69	0,00	0,00	3.925

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-18,59 (-47,54)	49,42	169,56	-163,09	10,05	10,05	3,43
2	0,96	-54,72 (-54,72)	46,93	135,11	-157,53	10,05	10,05	2,88
3	1,80	-32,04 (-49,83)	44,33	140,98	-158,48	10,05	10,05	3,18
4	2,64	22,07 (45,79)	41,72	144,99	159,13	10,05	10,05	3,48
5	3,45	77,06 (77,06)	39,23	75,29	147,89	10,05	10,05	1,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-89,35	175,83	0,00	0,00	1.968
2	0,96	0,00	2,13	175,50	0,00	0,00	82.211
3	1,80	0,00	54,89	175,15	0,00	0,00	3.191
4	2,64	0,00	73,20	174,79	0,00	0,00	2.388
5	3,45	0,00	62,86	174,46	0,00	0,00	2.775

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-53,43 (-53,43)	37,63	74,76	-106,15	10,05	10,05	1,99
2	0,90	-7,97 (-19,12)	35,89	233,09	-124,16	10,05	10,05	6,49
3	1,80	20,85 (24,57)	33,80	159,23	115,76	10,05	10,05	4,71
4	2,55	23,38 (24,57)	32,07	149,61	114,66	10,05	10,05	4,67
5	3,45	0,66 (10,22)	29,98	429,91	146,54	10,05	10,05	14,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	73,64	143,01	0,00	0,00	1.942
2	0,90	0,00	47,63	142,78	0,00	0,00	2.998
3	1,80	0,00	16,39	142,51	0,00	0,00	8.695
4	2,55	0,00	-9,64	142,29	0,00	0,00	14.755
5	3,45	0,00	-40,86	142,01	0,00	0,00	3.476

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	18,59 (19,51)	95,64	1034,25	211,04	10,05	10,05	10,81
2	1,98	1,94 (7,21)	84,64	3189,57	271,87	10,05	10,05	37,69
3	3,75	-53,43 (-53,43)	73,64	159,60	-115,80	10,05	10,05	2,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	6,01	150,55	0,00	0,00	25.066
2	1,98	0,00	-22,53	149,12	0,00	0,00	6.619
3	3,75	0,00	-37,63	147,69	0,00	0,00	3.925

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-77,06 (-77,06)	62,86	87,80	-107,63	10,05	10,05	1,40
2	1,98	11,81 (16,41)	51,86	481,81	152,44	10,05	10,05	9,29
3	3,75	0,66 (7,67)	40,86	1203,01	225,92	10,05	10,05	29,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-82,71	146,29	0,00	0,00	1.769
2	1,98	0,00	-19,65	144,86	0,00	0,00	7.372
3	3,75	0,00	29,98	143,43	0,00	0,00	4.784

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-20,00 (-53,08)	51,82	157,31	-161,12	10,05	10,05	3,04
2	0,96	-62,42 (-62,43)	49,33	122,94	-155,57	10,05	10,05	2,49
3	1,80	-38,70 (-58,16)	46,72	125,29	-155,95	10,05	10,05	2,68
4	2,64	21,45 (48,22)	44,12	145,70	159,24	10,05	10,05	3,30
5	3,45	84,60 (84,60)	41,63	72,55	147,45	10,05	10,05	1,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-102,08	176,16	0,00	0,00	1.726
2	0,96	0,00	0,00	175,82	0,00	0,00	47688.016
3	1,80	0,00	60,06	175,47	0,00	0,00	2.921
4	2,64	0,00	82,62	175,12	0,00	0,00	2.120
5	3,45	0,00	73,43	174,78	0,00	0,00	2.380

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-56,99 (-56,99)	39,03	72,52	-105,90	10,05	10,05	1,86
2	0,90	-8,29 (-20,24)	37,29	227,59	-123,53	10,05	10,05	6,10
3	1,80	22,71 (26,85)	35,20	150,49	114,76	10,05	10,05	4,27
4	2,55	25,62 (26,85)	33,47	141,83	113,78	10,05	10,05	4,24
5	3,45	1,64 (11,77)	31,38	373,52	140,13	10,05	10,05	11,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	78,84	143,19	0,00	0,00	1.816
2	0,90	0,00	51,09	142,96	0,00	0,00	2.798
3	1,80	0,00	17,77	142,69	0,00	0,00	8.032
4	2,55	0,00	-10,01	142,47	0,00	0,00	14.238
5	3,45	0,00	-43,31	142,20	0,00	0,00	3.283

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	20,00 (20,53)	109,06	1197,94	225,48	10,05	10,05	10,98
2	1,98	0,87 (6,47)	93,95	3651,29	251,39	10,05	10,05	38,86
3	3,75	-56,99 (-56,99)	78,84	160,31	-115,88	10,05	10,05	2,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	4,61	152,29	0,00	0,00	33.071
2	1,98	0,00	-23,93	150,33	0,00	0,00	6.282
3	3,75	0,00	-39,03	148,37	0,00	0,00	3.801

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-84,60 (-84,60)	73,53	94,18	-108,36	10,05	10,05	1,28
2	1,98	11,90 (17,06)	58,42	547,49	159,91	10,05	10,05	9,37
3	3,75	1,64 (8,98)	43,31	1001,71	207,76	10,05	10,05	23,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,20	0,00	-88,92	147,68	0,00	0,00	1.661
2	1,98	0,00	-22,05	145,71	0,00	0,00	6.608
3	3,75	0,00	31,38	143,75	0,00	0,00	4.581

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-20,00 (-53,08)	51,82	157,31	-161,12	10,05	10,05	3,04
2	0,96	-62,42 (-62,43)	49,33	122,94	-155,57	10,05	10,05	2,49
3	1,80	-38,70 (-58,16)	46,72	125,29	-155,95	10,05	10,05	2,68
4	2,64	21,45 (48,22)	44,12	145,70	159,24	10,05	10,05	3,30
5	3,45	84,60 (84,60)	41,63	72,55	147,45	10,05	10,05	1,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-102,08	176,16	0,00	0,00	1.726
2	0,96	0,00	0,00	175,82	0,00	0,00	47688.016
3	1,80	0,00	60,06	175,47	0,00	0,00	2.921
4	2,64	0,00	82,62	175,12	0,00	0,00	2.120
5	3,45	0,00	73,43	174,78	0,00	0,00	2.380

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-56,99 (-56,99)	39,03	72,52	-105,90	10,05	10,05	1,86
2	0,90	-8,29 (-20,24)	37,29	227,59	-123,53	10,05	10,05	6,10
3	1,80	22,71 (26,85)	35,20	150,49	114,76	10,05	10,05	4,27
4	2,55	25,62 (26,85)	33,47	141,83	113,78	10,05	10,05	4,24
5	3,45	1,64 (11,77)	31,38	373,52	140,13	10,05	10,05	11,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	78,84	143,19	0,00	0,00	1.816
2	0,90	0,00	51,09	142,96	0,00	0,00	2.798
3	1,80	0,00	17,77	142,69	0,00	0,00	8.032
4	2,55	0,00	-10,01	142,47	0,00	0,00	14.238
5	3,45	0,00	-43,31	142,20	0,00	0,00	3.283

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	20,00 (20,53)	109,06	1197,94	225,48	10,05	10,05	10,98
2	1,98	0,87 (6,47)	93,95	3651,29	251,39	10,05	10,05	38,86
3	3,75	-56,99 (-56,99)	78,84	160,31	-115,88	10,05	10,05	2,03

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	4,61	152,29	0,00	0,00	33.071
2	1,98	0,00	-23,93	150,33	0,00	0,00	6.282
3	3,75	0,00	-39,03	148,37	0,00	0,00	3.801

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-84,60 (-84,60)	73,53	94,18	-108,36	10,05	10,05	1,28
2	1,98	11,90 (17,06)	58,42	547,49	159,91	10,05	10,05	9,37
3	3,75	1,64 (8,98)	43,31	1001,71	207,76	10,05	10,05	23,13

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-88,92	147,68	0,00	0,00	1.661
2	1,98	0,00	-22,05	145,71	0,00	0,00	6.608
3	3,75	0,00	31,38	143,75	0,00	0,00	4.581

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-18,59 (-47,54)	49,42	169,56	-163,09	10,05	10,05	3,43
2	0,96	-54,72 (-54,72)	46,93	135,11	-157,53	10,05	10,05	2,88
3	1,80	-32,04 (-49,83)	44,33	140,98	-158,48	10,05	10,05	3,18
4	2,64	22,07 (45,79)	41,72	144,99	159,13	10,05	10,05	3,48
5	3,45	77,06 (77,06)	39,23	75,29	147,89	10,05	10,05	1,92

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-89,35	175,83	0,00	0,00	1.968
2	0,96	0,00	2,13	175,50	0,00	0,00	82.211
3	1,80	0,00	54,89	175,15	0,00	0,00	3.191
4	2,64	0,00	73,20	174,79	0,00	0,00	2.388
5	3,45	0,00	62,86	174,46	0,00	0,00	2.775

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-53,43 (-53,43)	37,63	74,76	-106,15	10,05	10,05	1,99
2	0,90	-7,97 (-19,12)	35,89	233,09	-124,16	10,05	10,05	6,49
3	1,80	20,85 (24,57)	33,80	159,23	115,76	10,05	10,05	4,71
4	2,55	23,38 (24,57)	32,07	149,61	114,66	10,05	10,05	4,67
5	3,45	0,66 (10,22)	29,98	429,91	146,54	10,05	10,05	14,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	73,64	143,01	0,00	0,00	1.942
2	0,90	0,00	47,63	142,78	0,00	0,00	2.998
3	1,80	0,00	16,39	142,51	0,00	0,00	8.695
4	2,55	0,00	-9,64	142,29	0,00	0,00	14.755
5	3,45	0,00	-40,86	142,01	0,00	0,00	3.476

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	18,59 (19,51)	95,64	1034,25	211,04	10,05	10,05	10,81
2	1,98	1,94 (7,21)	84,64	3189,57	271,87	10,05	10,05	37,69
3	3,75	-53,43 (-53,43)	73,64	159,60	-115,80	10,05	10,05	2,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	6,01	150,55	0,00	0,00	25.066
2	1,98	0,00	-22,53	149,12	0,00	0,00	6.619
3	3,75	0,00	-37,63	147,69	0,00	0,00	3.925

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,20	-77,06 (-77,06)	62,86	87,80	-107,63	10,05	10,05	1,40
2	1,98	11,81 (16,41)	51,86	481,81	152,44	10,05	10,05	9,29
3	3,75	0,66 (7,67)	40,86	1203,01	225,92	10,05	10,05	29,44

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,20	0,00	-82,71	146,29	0,00	0,00	1.769
2	1,98	0,00	-19,65	144,86	0,00	0,00	7.372
3	3,75	0,00	29,98	143,43	0,00	0,00	4.784

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 MPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa
A_{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	33,89	34,34	10,05	10,05	18,54	85,82	2,11
2	0,96	-41,35	34,34	10,05	10,05	108,23	22,14	2,56
3	1,80	-67,53	34,34	10,05	10,05	187,04	34,71	4,16
4	2,64	-43,49	34,34	10,05	10,05	114,68	23,17	2,69
5	3,45	27,58	34,34	10,05	10,05	15,48	66,89	1,72

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-37,15	29,70	10,05	10,05	143,34	27,33	3,89
2	0,90	23,75	29,70	10,05	10,05	18,40	86,50	2,50
3	1,80	48,17	29,70	10,05	10,05	34,64	190,13	5,03
4	2,55	27,36	29,70	10,05	10,05	20,81	101,79	2,87
5	3,45	-39,51	29,70	10,05	10,05	153,33	28,89	4,13

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,20	-33,89	129,33	10,05	10,05	83,82	32,43	3,57
2	1,98	-6,01	116,28	10,05	10,05	1,49	9,07	0,70
3	3,75	-37,15	103,22	10,05	10,05	108,89	33,12	3,93

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,20	-27,58	122,07	10,05	10,05	61,16	27,31	2,89
2	1,98	-6,20	109,02	10,05	10,05	1,02	8,87	0,69
3	3,75	-39,51	95,96	10,05	10,05	122,07	34,25	4,18

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	27,97	32,10	10,05	10,05	15,53	69,09	1,74
2	0,96	-31,53	32,10	10,05	10,05	79,78	17,26	1,96
3	1,80	-52,11	32,10	10,05	10,05	141,67	27,17	3,22
4	2,64	-32,39	32,10	10,05	10,05	82,36	17,68	2,01
5	3,45	25,45	32,10	10,05	10,05	14,31	61,53	1,59

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-28,79	24,61	10,05	10,05	110,30	21,32	3,02
2	0,90	16,14	24,61	10,05	10,05	12,87	56,67	1,70
3	1,80	34,63	24,61	10,05	10,05	25,19	135,08	3,62
4	2,55	20,25	24,61	10,05	10,05	15,62	74,06	2,13
5	3,45	-29,73	24,61	10,05	10,05	114,29	21,94	3,11

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,20	-27,97	102,90	10,05	10,05	70,85	26,54	2,95
2	1,98	-2,77	89,84	10,05	10,05	2,34	5,83	0,43
3	3,75	-28,79	76,79	10,05	10,05	85,82	25,44	3,04

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,20	-25,45	99,99	10,05	10,05	61,73	24,52	2,68
2	1,98	-2,84	86,94	10,05	10,05	2,16	5,74	0,43
3	3,75	-29,73	73,88	10,05	10,05	91,10	25,89	3,14

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	24,03	30,61	10,05	10,05	13,52	57,95	1,50
2	0,96	-24,99	30,61	10,05	10,05	60,84	13,99	1,56
3	1,80	-41,83	30,61	10,05	10,05	111,43	22,13	2,59
4	2,64	-24,99	30,61	10,05	10,05	60,84	13,99	1,56
5	3,45	24,03	30,61	10,05	10,05	13,52	57,95	1,50

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-23,21	21,22	10,05	10,05	88,27	17,31	2,43
2	0,90	11,06	21,22	10,05	10,05	9,17	36,80	1,17
3	1,80	25,60	21,22	10,05	10,05	18,89	98,38	2,68
4	2,55	15,50	21,22	10,05	10,05	12,16	55,58	1,63
5	3,45	-23,21	21,22	10,05	10,05	88,27	17,31	2,43

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-24,03	85,27	10,05	10,05	62,21	22,61	2,54
2	1,98	-0,61	72,22	10,05	10,05	2,90	3,66	0,25
3	3,75	-23,21	59,16	10,05	10,05	70,45	20,32	2,46

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-24,03	85,27	10,05	10,05	62,21	22,61	2,54
2	1,98	-0,61	72,22	10,05	10,05	2,90	3,66	0,25
3	3,75	-23,21	59,16	10,05	10,05	70,45	20,32	2,46

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,97	32,10	10,05	10,05	15,53	69,09	1,74
2	0,96	-31,53	32,10	10,05	10,05	79,78	17,26	1,96
3	1,80	-52,11	32,10	10,05	10,05	141,67	27,17	3,22
4	2,64	-32,39	32,10	10,05	10,05	82,36	17,68	2,01
5	3,45	25,45	32,10	10,05	10,05	14,31	61,53	1,59

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-28,79	24,61	10,05	10,05	110,30	21,32	3,02
2	0,90	16,14	24,61	10,05	10,05	12,87	56,67	1,70
3	1,80	34,63	24,61	10,05	10,05	25,19	135,08	3,62
4	2,55	20,25	24,61	10,05	10,05	15,62	74,06	2,13
5	3,45	-29,73	24,61	10,05	10,05	114,29	21,94	3,11

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-27,97	102,90	10,05	10,05	70,85	26,54	2,95
2	1,98	-2,77	89,84	10,05	10,05	2,34	5,83	0,43
3	3,75	-28,79	76,79	10,05	10,05	85,82	25,44	3,04

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-25,45	99,99	10,05	10,05	61,73	24,52	2,68
2	1,98	-2,84	86,94	10,05	10,05	2,16	5,74	0,43
3	3,75	-29,73	73,88	10,05	10,05	91,10	25,89	3,14

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	24,03	30,61	10,05	10,05	13,52	57,95	1,50
2	0,96	-24,99	30,61	10,05	10,05	60,84	13,99	1,56
3	1,80	-41,83	30,61	10,05	10,05	111,43	22,13	2,59
4	2,64	-24,99	30,61	10,05	10,05	60,84	13,99	1,56
5	3,45	24,03	30,61	10,05	10,05	13,52	57,95	1,50

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-23,21	21,22	10,05	10,05	88,27	17,31	2,43
2	0,90	11,06	21,22	10,05	10,05	9,17	36,80	1,17
3	1,80	25,60	21,22	10,05	10,05	18,89	98,38	2,68
4	2,55	15,50	21,22	10,05	10,05	12,16	55,58	1,63
5	3,45	-23,21	21,22	10,05	10,05	88,27	17,31	2,43

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-24,03	85,27	10,05	10,05	62,21	22,61	2,54
2	1,98	-0,61	72,22	10,05	10,05	2,90	3,66	0,25
3	3,75	-23,21	59,16	10,05	10,05	70,45	20,32	2,46

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-24,03	85,27	10,05	10,05	62,21	22,61	2,54
2	1,98	-0,61	72,22	10,05	10,05	2,90	3,66	0,25
3	3,75	-23,21	59,16	10,05	10,05	70,45	20,32	2,46

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	15,20	34,99	10,05	10,05	9,36	29,65	0,95
2	0,96	-43,26	34,99	10,05	10,05	113,67	23,10	2,68
3	1,80	-55,79	34,99	10,05	10,05	151,37	29,13	3,45
4	2,64	-25,02	34,99	10,05	10,05	58,90	14,26	1,56
5	3,45	42,59	34,99	10,05	10,05	22,78	111,66	2,64

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-39,28	28,24	10,05	10,05	153,07	28,61	4,11
2	0,90	11,54	28,24	10,05	10,05	10,02	35,57	1,22
3	1,80	38,50	28,24	10,05	10,05	28,09	149,76	4,03
4	2,55	27,38	28,24	10,05	10,05	20,70	102,58	2,87
5	3,45	-26,20	28,24	10,05	10,05	97,57	19,91	2,75

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-15,20	107,34	10,05	10,05	19,06	16,62	1,54
2	1,98	-4,23	94,29	10,05	10,05	1,62	6,95	0,53
3	3,75	-39,28	81,23	10,05	10,05	127,92	33,00	4,15

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,59	110,06	10,05	10,05	128,56	37,39	4,50
2	1,98	-1,26	97,01	10,05	10,05	3,61	5,20	0,37
3	3,75	-26,20	83,95	10,05	10,05	71,79	24,09	2,77

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,50	32,37	10,05	10,05	11,89	46,58	1,28
2	0,96	-32,30	32,37	10,05	10,05	81,96	17,65	2,01
3	1,80	-47,41	32,37	10,05	10,05	127,41	24,93	2,93
4	2,64	-25,00	32,37	10,05	10,05	60,06	14,10	1,56
5	3,45	31,45	32,37	10,05	10,05	17,24	79,42	1,95

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,64	24,03	10,05	10,05	114,19	21,83	3,10
2	0,90	11,26	24,03	10,05	10,05	9,51	36,30	1,19
3	1,80	30,76	24,03	10,05	10,05	22,57	118,93	3,22
4	2,55	20,25	24,03	10,05	10,05	15,58	74,38	2,13
5	3,45	-24,41	24,03	10,05	10,05	91,99	18,35	2,56

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-20,50	94,10	10,05	10,05	44,06	20,47	2,15
2	1,98	-2,05	81,04	10,05	10,05	2,39	4,98	0,36
3	3,75	-29,64	67,99	10,05	10,05	93,42	25,40	3,13

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-31,45	95,19	10,05	10,05	88,68	28,56	3,33
2	1,98	-0,87	82,13	10,05	10,05	3,18	4,28	0,30
3	3,75	-24,41	69,08	10,05	10,05	70,96	21,84	2,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,50	32,37	10,05	10,05	11,89	46,58	1,28
2	0,96	-32,30	32,37	10,05	10,05	81,96	17,65	2,01
3	1,80	-47,41	32,37	10,05	10,05	127,41	24,93	2,93
4	2,64	-25,00	32,37	10,05	10,05	60,06	14,10	1,56
5	3,45	31,45	32,37	10,05	10,05	17,24	79,42	1,95

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,64	24,03	10,05	10,05	114,19	21,83	3,10
2	0,90	11,26	24,03	10,05	10,05	9,51	36,30	1,19
3	1,80	30,76	24,03	10,05	10,05	22,57	118,93	3,22
4	2,55	20,25	24,03	10,05	10,05	15,58	74,38	2,13
5	3,45	-24,41	24,03	10,05	10,05	91,99	18,35	2,56

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-20,50	94,10	10,05	10,05	44,06	20,47	2,15
2	1,98	-2,05	81,04	10,05	10,05	2,39	4,98	0,36
3	3,75	-29,64	67,99	10,05	10,05	93,42	25,40	3,13

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-31,45	95,19	10,05	10,05	88,68	28,56	3,33
2	1,98	-0,87	82,13	10,05	10,05	3,18	4,28	0,30
3	3,75	-24,41	69,08	10,05	10,05	70,96	21,84	2,58

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02
2	0,96	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
5	3,45	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35
2	0,90	16,44	25,71	10,05	10,05	13,16	57,43	1,73
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	8,78	27,45	10,05	10,05	8,03	24,36	0,93
5	3,45	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65
2	0,96	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
5	3,45	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48
2	0,90	15,12	24,24	10,05	10,05	12,15	52,53	1,59
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	9,41	25,98	10,05	10,05	8,38	27,67	1,00
5	3,45	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33
2	0,96	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
5	3,45	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89
2	0,90	3,17	27,61	10,05	10,05	3,60	2,55	0,31
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	19,84	25,86	10,05	10,05	15,46	71,74	2,09
5	3,45	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49
2	0,96	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
5	3,45	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58
2	0,90	4,12	26,14	10,05	10,05	4,42	6,15	0,42
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	18,58	24,40	10,05	10,05	14,49	67,10	1,95
5	3,45	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02
2	0,96	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
5	3,45	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35
2	0,90	16,44	25,71	10,05	10,05	13,16	57,43	1,73
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	8,78	27,45	10,05	10,05	8,03	24,36	0,93
5	3,45	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65
2	0,96	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
5	3,45	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fl}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fl}	σ _c
1	0,15	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48
2	0,90	15,12	24,24	10,05	10,05	12,15	52,53	1,59
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	9,41	25,98	10,05	10,05	8,38	27,67	1,00
5	3,45	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33
2	0,96	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
5	3,45	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89
2	0,90	3,17	27,61	10,05	10,05	3,60	2,55	0,31
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	19,84	25,86	10,05	10,05	15,46	71,74	2,09
5	3,45	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49
2	0,96	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
5	3,45	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58
2	0,90	4,12	26,14	10,05	10,05	4,42	6,15	0,42
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	18,58	24,40	10,05	10,05	14,49	67,10	1,95
5	3,45	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02
2	0,96	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
5	3,45	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35
2	0,90	16,44	25,71	10,05	10,05	13,16	57,43	1,73
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	8,78	27,45	10,05	10,05	8,03	24,36	0,93
5	3,45	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65
2	0,96	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
5	3,45	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48
2	0,90	15,12	24,24	10,05	10,05	12,15	52,53	1,59
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	9,41	25,98	10,05	10,05	8,38	27,67	1,00
5	3,45	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	5,85	39,22	10,05	10,05	4,13	2,91	0,33
2	0,96	-40,65	38,09	10,05	10,05	104,38	22,04	2,52
3	1,80	-40,86	36,90	10,05	10,05	105,56	22,07	2,53
4	2,64	-6,16	35,71	10,05	10,05	4,33	4,30	0,36
5	3,45	48,80	34,58	10,05	10,05	25,74	130,53	3,02

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-37,14	28,40	10,05	10,05	143,90	27,20	3,89
2	0,90	3,17	27,61	10,05	10,05	3,60	2,55	0,31
3	1,80	24,55	26,66	10,05	10,05	18,67	91,33	2,58
4	2,55	19,84	25,86	10,05	10,05	15,46	71,74	2,09
5	3,45	-12,81	24,92	10,05	10,05	42,47	10,65	1,35

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-5,85	95,38	10,05	10,05	0,56	8,05	0,63
2	1,98	-0,14	81,39	10,05	10,05	3,61	3,79	0,25
3	3,75	-37,14	67,40	10,05	10,05	125,32	30,48	3,92

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-48,80	80,64	10,05	10,05	168,39	39,41	5,15
2	1,98	4,28	66,65	10,05	10,05	5,76	0,22	0,45
3	3,75	-12,81	52,66	10,05	10,05	30,10	12,47	1,35

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 40,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	8,14	37,20	10,05	10,05	5,56	8,68	0,49
2	0,96	-35,91	36,06	10,05	10,05	91,09	19,63	2,23
3	1,80	-38,23	34,88	10,05	10,05	98,62	20,68	2,37
4	2,64	-7,93	33,69	10,05	10,05	9,34	5,37	0,48
5	3,45	42,87	32,56	10,05	10,05	22,76	113,66	2,65

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-34,23	26,93	10,05	10,05	132,26	25,14	3,58
2	0,90	4,12	26,14	10,05	10,05	4,42	6,15	0,42
3	1,80	23,94	25,19	10,05	10,05	18,14	89,45	2,51
4	2,55	18,58	24,40	10,05	10,05	14,49	67,10	1,95
5	3,45	-14,07	23,45	10,05	10,05	48,48	11,38	1,48

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-8,14	88,64	10,05	10,05	3,24	9,68	0,80
2	1,98	0,17	76,52	10,05	10,05	3,58	3,37	0,24
3	3,75	-34,23	64,40	10,05	10,05	114,44	28,27	3,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,20	-42,87	76,42	10,05	10,05	145,32	35,07	4,52
2	1,98	3,51	64,30	10,05	10,05	5,14	0,70	0,40
3	3,75	-14,07	52,18	10,05	10,05	35,47	13,38	1,48

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresso in kNm
M_n	Momento, espresso 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° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	27,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-31,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-52,11	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-32,39	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	25,45	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	34,63	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,73	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-2,77	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,79	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-25,45	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-2,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,73	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	24,03	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-24,99	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-41,83	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-24,99	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	24,03	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,06	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,60	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,50	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ε_{sm}
----	---	----------	----------	-------	-------	---	---	-----------	-------	--------------------

1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,03	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,61	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,03	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,61	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	24,03	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-24,99	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-41,83	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-24,99	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	24,03	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,06	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,60	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,50	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,03	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,61	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,03	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,61	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,21	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	20,50	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-32,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-47,41	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-25,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	31,45	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	11,26	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,76	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,25	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,41	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,50	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-2,05	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,64	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,45	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,41	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	48,80	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-6,16	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,86	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,65	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	5,85	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,44	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	24,55	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	8,78	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,80	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,28	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	42,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-7,93	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-38,23	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-35,91	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	8,14	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,12	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,94	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,41	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,51	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	5,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,65	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,86	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-6,16	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	48,80	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	24,55	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,80	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,28	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	8,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-35,91	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-38,23	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-7,93	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	42,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,12	0,00	0,30	0,00	0,000000

3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,94	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,17	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,51	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	48,80	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-6,16	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,86	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,65	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	5,85	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,44	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	24,55	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	8,78	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,80	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,28	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,85	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	42,87	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-7,93	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-38,23	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-35,91	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	8,14	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	15,12	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,94	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	9,41	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,87	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,51	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,17	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	5,85	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,65	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-40,86	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-6,16	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	48,80	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,17	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	24,55	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-5,85	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-37,14	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-48,80	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,28	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-12,81	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	89,58	-89,58	8,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,96	10,05	10,05	89,58	-89,58	-35,91	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	89,58	-89,58	-38,23	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,64	10,05	10,05	89,58	-89,58	-7,93	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	89,58	-89,58	42,87	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	0,90	10,05	10,05	50,99	-50,99	4,12	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,94	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	2,55	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,58	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,17	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-34,23	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,20	10,05	10,05	50,99	-50,99	-42,87	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,98	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,51	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,07	0,00	0,20	0,00	0,000000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-0,7576	0,7587	-0,0031	0,7444
0,96	-0,7579	0,7585	0,1573	0,6053
1,80	-0,7582	0,7582	0,2373	0,5798
2,64	-0,7585	0,7579	0,1573	0,5878
3,38	-0,7587	0,7576	-0,0031	0,7444

Inviluppo spostamenti trasverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,7386	1,7398	-0,0012	0,7478
0,90	-1,7389	1,7395	0,1719	0,6963
1,80	-1,7392	1,7392	0,2909	0,7174
2,55	-1,7395	1,7390	0,2050	0,6862
3,45	-1,7398	1,7386	-0,0012	0,7478

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,20	-0,7576	0,7587	-0,0031	0,7444
1,98	-1,2531	1,2556	-0,0021	0,7462
3,75	-1,7386	1,7398	-0,0012	0,7478

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,20	-0,7587	0,7576	-0,0031	0,7444
1,98	-1,2556	1,2531	-0,0021	0,7462
3,75	-1,7398	1,7386	-0,0012	0,7478

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]
0,15	-84,60	20,00	-164,26	-62,86	30,61	51,82
0,96	-22,07	62,42	-78,31	2,13	30,61	49,33
1,80	32,04	88,64	-51,70	60,06	30,61	46,94
2,64	-22,07	62,42	9,30	85,57	30,61	49,33
3,45	-84,60	20,00	62,86	154,77	30,61	51,82

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-56,99	1,64	40,86	136,39	21,22	39,08
0,90	-8,29	31,48	14,85	75,41	21,22	39,08
1,80	20,85	63,72	-17,77	17,77	21,22	39,08
2,55	-1,22	36,16	-69,77	-9,64	21,22	39,08
3,45	-56,99	1,64	-126,59	-40,86	21,22	39,08

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,20	-84,60	20,00	4,61	88,92	62,86	170,33
1,98	-8,02	11,90	-23,93	22,05	51,86	153,36
3,75	-56,99	1,64	-39,08	-21,22	40,86	136,39

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,20	-84,60	20,00	-88,92	-4,61	62,86	160,53
1,98	-8,28	11,90	-22,05	23,93	51,86	143,56
3,75	-56,99	1,64	21,22	39,08	40,86	126,59

Inviluppo pressioni terreno

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{\min} [MPa]	σ_{\max} [MPa]
0,15	0,000	0,186
0,96	0,039	0,151
1,80	0,059	0,145
2,64	0,039	0,147
3,45	0,000	0,186

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,74
0,96	10,05	10,05	1,91
1,80	10,05	10,05	1,67
2,64	10,05	10,05	1,77
3,45	10,05	10,05	1,74

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,15	174,58	0,00	0,00	0,00
0,96	174,58	0,00	0,00	0,00
1,80	174,58	0,00	0,00	0,00
2,64	174,58	0,00	0,00	0,00
3,45	174,58	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,86
0,90	10,05	10,05	2,19
1,80	10,05	10,05	1,65
2,55	10,05	10,05	2,03
3,45	10,05	10,05	1,86

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,15	141,66	0,00	0,00	0,00
0,90	141,66	0,00	0,00	0,00
1,80	141,66	0,00	0,00	0,00
2,55	141,66	0,00	0,00	0,00
3,45	141,66	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	CS
0,20	10,05	10,05	1,28
1,98	10,05	10,05	9,29
3,75	10,05	10,05	2,03

Y	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,20	152,53	0,00	0,00	0,00

1,98	150,32	0,00	0,00	0,00
3,75	148,11	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,20	10,05	10,05	1,28
1,98	10,05	10,05	9,29
3,75	10,05	10,05	2,03

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,20	152,53	0,00	0,00	0,00
1,98	150,32	0,00	0,00	0,00
3,75	148,11	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 40,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	3,018	130,527	25,742
0,96	10,05	10,05	2,680	23,104	113,665
1,80	10,05	10,05	4,162	34,711	187,038
2,64	10,05	10,05	2,694	23,175	114,678
3,45	10,05	10,05	3,018	130,527	25,742

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	4,109	28,608	153,075
0,90	10,05	10,05	2,498	86,497	18,398
1,80	10,05	10,05	5,034	190,126	34,639
2,55	10,05	10,05	2,874	102,585	20,809
3,45	10,05	10,05	4,135	28,889	153,330

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,20	10,05	10,05	5,146	39,414	168,387
1,98	10,05	10,05	0,697	9,075	5,761
3,75	10,05	10,05	4,151	33,120	127,916

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,20	10,05	10,05	5,146	39,414	168,387
1,98	10,05	10,05	0,687	8,871	5,761
3,75	10,05	10,05	4,178	34,248	125,323

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]
<i>Qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Qr</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Nγ	N'c	N'q	N'γ	qu	Qu	QY	FS
1	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,930	10547,60	263,78	39,99
2	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,532	5515,35	202,91	27,18
3	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,905	10456,87	494,44	21,15
4	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,524	5487,62	401,20	13,68
5	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,918	10505,77	428,94	24,49
6	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,528	5502,47	345,40	15,93
7	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,818	10143,65	448,54	22,61
8	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,438	5178,13	362,09	14,30
9	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,881	10371,08	410,58	25,26
10	24,75	12,43	7,92	24,75	12,43	7,92	1,491	5367,24	329,76	16,28
11	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
12	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
13	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
14	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
15	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21
16	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
17	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,047	7370,53	301,05	24,48
18	37,16	22,46	19,32	37,16	22,46	19,32	2,016	7258,54	266,76	27,21

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 _e	variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi
D _i	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 (TS1)**

Distr	Terreno	X _i = 0,00	X _f = 3,00	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 3,00	X _f = 6,00	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83
Distr	Terreno	X _i = 6,00	X _f = 9,00	V _{ni} = 9,00	V _{nf} = 9,00

Condizione di carico n° 8 (TS2)

Distr	Terreno	X _i = 1,95	X _f = 4,95	V _{ni} = 31,24	V _{nf} = 31,24
Distr	Terreno	X _i = 4,95	X _f = 7,95	V _{ni} = 20,83	V _{nf} = 20,83

Condizione di carico n° 9 (ACQUA)

Distr	Fondaz.	X _i = 0,30	X _f = 3,30	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	V _{ti} = 0,00	V _{tf} = 0,00
Distr	Fondaz.	X _i = 3,60	X _f = 6,60	V _{ni} = 27,00	V _{nf} = 27,00	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

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

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

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

con:

d	altezza utile sezione [mm]
b _w	larghezza minima sezione [mm]
σ _{cp}	tensione media di compressione [N/mm ²]
ρ _l	rapporto geometrico di armatura
A _{sw}	area armatura trasversale [mm ²]
s	interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
α _c	coefficiente maggiorativo, funzione di f _{cd} e σ _{cp}

$$f_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$$

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

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

Stato Limite di Esercizio**Criteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:**

Ambiente moderatamente 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}

Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

Metodo di calcolo aperture delle fessure:

- NTC 2018 - C4.1.2.2.4.5

Resistenza a trazione per **Flessione**

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2018 - Approccio 1

Copriferro sezioni 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 2018

Simbologia adottata

γ_{G1sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{G1fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{G2sfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_{G2fav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali
γ_Q	Coefficiente parziale sulle azioni variabili
$\gamma_{\tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,80	0,80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,50	1,30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,35	1,15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,20	1,20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	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 sismicheCoefficienti 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_{Q1fav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1,00	1,00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0,00	0,00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

Effetto

 γ Ψ

C

Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS1	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
TS2	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
ACQUA	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

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

Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
ACQUA	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 12 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 13 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo

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

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

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

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

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

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

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

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

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

Combinazione n° 19 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 21 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS1	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 23 SLE (Frequente)

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

Combinazione n° 24 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 26 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
TS2	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 27 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

ACQUA	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 29 SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 30 SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 31 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 32 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 33 SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 34 SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 35 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 36 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

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

Combinazione n° 37 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

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

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

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

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X	ascisse (espresse in m) positive verso destra
Y	ordinate (espresse in m) positive verso l'alto
M	momento espresso in kNm
V	taglio espresso in kN
SN	sforzo normale espresso in kN
ux	spostamento direzione X espresso in cm
uy	spostamento direzione Y espresso in cm
σ	pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

I carichi applicati sul terreno sono stati diffusi secondo **angolo di attrito**

Metodo di calcolo della portanza

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Terzaghi

Attiva	[combinazione 1]
Attiva	[combinazione 2]
Attiva	[combinazione 3]
Attiva	[combinazione 4]
Attiva	[combinazione 5]
Attiva	[combinazione 6]
Attiva	[combinazione 7]
Attiva	[combinazione 8]
Attiva	[combinazione 9]
Attiva	[combinazione 10]
Attiva	[combinazione 11]
Attiva	[combinazione 12]
Attiva	[combinazione 13]
Attiva	[combinazione 14]
Attiva	[combinazione 15]
Attiva	[combinazione 16]
Attiva	[combinazione 17]
Attiva	[combinazione 18]
Attiva	[combinazione 19]
Attiva	[combinazione 20]
Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]
Attiva	[combinazione 36]
Attiva	[combinazione 37]
Attiva	[combinazione 38]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	43.612776
Longitudine	12.293281
Comune	
Provincia	
Regione	

Punti di interpolazione del reticolo 20740 - 20739 - 20961 - 20962

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.73 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.13
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 31.51$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 15.75$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	1.17 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	1.00
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 14.34$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 7.17$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

Spinta sismica

Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico

35,00 [°]

Coefficienti di spinta

N°combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000
8	0,306	0,000
9	0,244	0,000
10	0,306	0,000
11	0,244	0,524
12	0,244	0,545
13	0,244	0,545
14	0,244	0,524
15	0,244	0,524
16	0,244	0,545
17	0,244	0,545
18	0,244	0,524
19	0,244	0,000
20	0,244	0,000
21	0,244	0,000
22	0,244	0,000
23	0,244	0,000
24	0,244	0,000
25	0,244	0,000
26	0,244	0,000
27	0,244	0,357
28	0,244	0,325
29	0,244	0,357
30	0,244	0,325
31	0,244	0,357
32	0,244	0,325
33	0,244	0,357
34	0,244	0,325
35	0,244	0,357
36	0,244	0,325
37	0,244	0,357
38	0,244	0,325

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	70
Numero elementi trasverso	39
Numero elementi piedritto sinistro	34
Numero elementi piedritto destro	34
Numero elementi piedritto centrale	34
Numero molle fondazione	71
Numero molle piedritto sinistro	35
Numero molle piedritto destro	35

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 8254,9 [Pa]	Pressione inf. 28066,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	37050,0
-1,05	1,95	61855,2
1,95	4,05	78394,7
4,05	4,95	53589,5
4,95	7,05	60735,6
7,05	10,05	44196,2
10,05	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 11721,4 [Pa]	Pressione inf. 31682,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10246,0 [Pa]	Pressione inf. 30206,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	49630,4
1,95	4,05	63719,5
4,05	4,95	42589,2
4,95	7,05	48676,7
7,05	10,05	34587,5
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 11996,8 [Pa]	Pressione inf. 31808,6 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 10375,2 [Pa]	Pressione inf. 30186,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	37050,0
-1,05	1,95	46972,1
1,95	4,05	53587,9
4,05	4,95	43665,8
4,95	7,05	46524,3
7,05	10,05	39908,5
10,05	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9678,7 [Pa]	Pressione inf. 29639,3 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9088,5 [Pa]	Pressione inf. 29049,2 [Pa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	36952,1
1,95	4,05	42587,8
4,05	4,95	34135,7
4,95	7,05	36570,7
7,05	10,05	30935,0
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 9751,7 [Pa]	Pressione inf. 29563,4 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 9103,0 [Pa]	Pressione inf. 28914,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	37050,0
0,90	3,90	61855,2
3,90	6,00	78394,7
6,00	9,00	53589,5
9,00	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8316,9 [Pa]	Pressione inf. 28277,5 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 12029,7 [Pa]	Pressione inf. 31990,3 [Pa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	28500,0
0,90	3,90	49630,4
3,90	6,00	63719,5
6,00	9,00	42589,2
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8254,9 [Pa] Pressione inf. 28066,6 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 12335,7 [Pa] Pressione inf. 32147,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 37050,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	37050,0
0,90	3,90	46972,1
3,90	6,00	53587,9
6,00	9,00	43665,8
9,00	20,05	37050,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8316,9 [Pa] Pressione inf. 28277,5 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9802,0 [Pa] Pressione inf. 29762,6 [Pa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	28500,0
0,90	3,90	36952,1
3,90	6,00	42587,8
6,00	9,00	34135,7
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 8254,9 [Pa] Pressione inf. 28066,6 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9887,2 [Pa] Pressione inf. 29698,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 14173,9 [Pa] Pressione inf. 14173,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 16222,7 [Pa] Pressione inf. 16222,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 16222,7 [Pa] Pressione inf. 16222,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 14173,9 [Pa] Pressione inf. 14173,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14173,9 [Pa]	Pressione inf. 14173,9 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 16222,7 [Pa]	Pressione inf. 16222,7 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 14173,9 [Pa]	Pressione inf. 14173,9 [Pa]
------------------	-----------------------------	-----------------------------

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	46874,2
1,95	4,05	59125,7
4,05	4,95	40751,4
4,95	7,05	46044,9
7,05	10,05	33793,5
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 8919,4 [Pa]	Pressione inf. 24273,8 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 7826,5 [Pa]	Pressione inf. 23180,9 [Pa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	35849,7
1,95	4,05	40750,3
4,05	4,95	33400,6
4,95	7,05	35518,0
7,05	10,05	30617,4
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 7406,4 [Pa]	Pressione inf. 22760,7 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6969,2 [Pa]	Pressione inf. 22323,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	-1,05	28500,0
-1,05	1,95	35849,7
1,95	4,05	40750,3
4,05	4,95	33400,6
4,95	7,05	35518,0
7,05	10,05	30617,4
10,05	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 7406,4 [Pa] Pressione inf. 22760,7 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6969,2 [Pa] Pressione inf. 22323,5 [Pa]

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	28500,0
0,90	3,90	46874,2
3,90	6,00	59125,7
6,00	9,00	40751,4
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 9147,8 [Pa] Pressione inf. 24502,1 [Pa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6

9,00 20,05 28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 22852,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	0,90	28500,0
0,90	3,90	35849,7
3,90	6,00	40750,3
6,00	9,00	33400,6
9,00	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 7497,7 [Pa] Pressione inf. 22852,0 [Pa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6317,4 [Pa] Pressione inf. 6317,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 4436,7 [Pa] Pressione inf. 4436,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
--------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 6317,4 [Pa]	Pressione inf. 6317,4 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 4436,7 [Pa]	Pressione inf. 4436,7 [Pa]
------------------	----------------------------	----------------------------

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]
Piedritto destro	Pressione sup. 6397,6 [Pa]	Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6317,4 [Pa] Pressione inf. 6317,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 36

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 4436,7 [Pa] Pressione inf. 4436,7 [Pa]

Analisi della combinazione n° 37

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 6317,4 [Pa] Pressione inf. 6317,4 [Pa]

Analisi della combinazione n° 38

Pressione in calotta(solo peso terreno) 28500,0 [Pa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[Pa]
-11,72	20,05	28500,0

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]
 Piedritto destro Pressione sup. 6397,6 [Pa] Pressione inf. 21752,0 [Pa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 4436,7 [Pa] Pressione inf. 4436,7 [Pa]

Spostamenti

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,316
1,75	0,001	0,267
3,45	0,000	0,291
5,05	-0,001	0,266
6,75	-0,001	0,316

Spostamenti traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,318
1,77	0,000	0,335
3,45	0,000	0,297
5,12	0,000	0,335
6,75	-0,001	0,318

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,316
1,80	-0,011	0,317
3,45	0,001	0,318

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,291
1,80	0,000	0,294
3,45	0,000	0,297

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,316
1,80	0,011	0,317
3,45	-0,001	0,318

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,242
1,75	0,001	0,206
3,45	0,000	0,223
5,05	-0,001	0,205
6,75	-0,001	0,242

Spostamenti traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,244
1,77	0,000	0,256
3,45	0,000	0,228
5,12	0,000	0,256
6,75	-0,001	0,244

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,242
1,80	-0,004	0,243
3,45	0,001	0,244

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,223
1,80	0,000	0,226

3,45	0,000	0,228
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,242
1,80	0,004	0,243
3,45	-0,001	0,244

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,050	0,593
1,75	0,050	0,527
3,45	0,049	0,568
5,05	0,048	0,518
6,75	0,048	0,568

Spostamenti traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,042	0,597
1,77	0,042	0,639
3,45	0,042	0,578
5,12	0,041	0,614
6,75	0,041	0,571

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,050	0,593
1,80	0,021	0,595
3,45	0,042	0,597

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,049	0,568
1,80	0,048	0,573
3,45	0,042	0,578

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,048	0,568
1,80	0,066	0,570
3,45	0,041	0,571

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,055	0,479
1,75	0,055	0,429
3,45	0,054	0,461
5,05	0,053	0,422
6,75	0,053	0,460

Spostamenti traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,051	0,482
1,77	0,051	0,516
3,45	0,050	0,469
5,12	0,050	0,496
6,75	0,050	0,463

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,055	0,479
1,80	0,038	0,481

3,45	0,051	0,482
------	-------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,054	0,461
1,80	0,055	0,465
3,45	0,050	0,469

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,053	0,460
1,80	0,065	0,462
3,45	0,050	0,463

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,514
1,75	0,020	0,460
3,45	0,020	0,490
5,05	0,019	0,456
6,75	0,018	0,504

Spostamenti traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,017	0,517
1,77	0,017	0,544
3,45	0,017	0,498
5,12	0,016	0,534
6,75	0,016	0,507

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,514
1,80	0,002	0,516
3,45	0,017	0,517

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,490
1,80	0,019	0,494
3,45	0,017	0,498

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,018	0,504
1,80	0,033	0,505
3,45	0,016	0,507

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,412
1,75	0,022	0,372
3,45	0,022	0,395
5,05	0,021	0,369
6,75	0,020	0,405

Spostamenti traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,021	0,415
1,77	0,021	0,436
3,45	0,020	0,401
5,12	0,020	0,428
6,75	0,019	0,407

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,023	0,412
1,80	0,013	0,414
3,45	0,021	0,415

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,022	0,395
1,80	0,022	0,398
3,45	0,020	0,401

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,020	0,405
1,80	0,028	0,406
3,45	0,019	0,407

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,122	0,527
1,75	-0,123	0,497
3,45	-0,123	0,559
5,05	-0,124	0,529
6,75	-0,125	0,611

Spostamenti traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,096	0,530
1,77	-0,096	0,587
3,45	-0,097	0,569
5,12	-0,097	0,650
6,75	-0,098	0,615

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,122	0,527
1,80	-0,130	0,528
3,45	-0,096	0,530

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,123	0,559
1,80	-0,115	0,564
3,45	-0,097	0,569

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,125	0,611
1,80	-0,083	0,613
3,45	-0,098	0,615

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,134	0,427
1,75	-0,135	0,405
3,45	-0,136	0,454
5,05	-0,136	0,430
6,75	-0,137	0,492

Spostamenti traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,120	0,430
1,77	-0,120	0,475
3,45	-0,120	0,462
5,12	-0,121	0,524
6,75	-0,121	0,495

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,134	0,427
1,80	-0,140	0,429
3,45	-0,120	0,430

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,136	0,454
1,80	-0,132	0,458
3,45	-0,120	0,462

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,137	0,492
1,80	-0,111	0,493
3,45	-0,121	0,495

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,048	0,487
1,75	-0,049	0,448
3,45	-0,049	0,486
5,05	-0,050	0,460
6,75	-0,051	0,521

Spostamenti traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,038	0,490
1,77	-0,038	0,523
3,45	-0,039	0,494
5,12	-0,039	0,549
6,75	-0,039	0,524

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,048	0,487
1,80	-0,058	0,489
3,45	-0,038	0,490

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,049	0,486
1,80	-0,046	0,490
3,45	-0,039	0,494

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,051	0,521
1,80	-0,027	0,523
3,45	-0,039	0,524

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,053	0,392

1,75	-0,054	0,362
3,45	-0,054	0,392
5,05	-0,055	0,372
6,75	-0,056	0,417

Spostamenti traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,047	0,394
1,77	-0,048	0,419
3,45	-0,048	0,398
5,12	-0,049	0,439
6,75	-0,049	0,420

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,053	0,392
1,80	-0,058	0,393
3,45	-0,047	0,394

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,054	0,392
1,80	-0,053	0,395
3,45	-0,048	0,398

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,056	0,417
1,80	-0,042	0,419
3,45	-0,049	0,420

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,012	0,206
1,75	1,012	0,251
3,45	1,011	0,304
5,05	1,010	0,325
6,75	1,009	0,433

Spostamenti traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,255	0,208
1,77	1,254	0,274
3,45	1,253	0,309
5,12	1,253	0,392
6,75	1,253	0,435

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,012	0,206
1,80	1,147	0,207
3,45	1,255	0,208

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,011	0,304
1,80	1,127	0,307
3,45	1,253	0,309

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,009	0,433
1,80	1,146	0,434

3,45	1,253	0,435
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,080	0,236
1,75	1,080	0,280
3,45	1,079	0,336
5,05	1,078	0,358
6,75	1,077	0,478

Spostamenti traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,339	0,238
1,77	1,339	0,306
3,45	1,338	0,341
5,12	1,338	0,433
6,75	1,338	0,481

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,080	0,236
1,80	1,224	0,237
3,45	1,339	0,238

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,079	0,336
1,80	1,203	0,339
3,45	1,338	0,341

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,077	0,478
1,80	1,225	0,480
3,45	1,338	0,481

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,080	0,236
1,75	1,080	0,280
3,45	1,079	0,336
5,05	1,078	0,358
6,75	1,077	0,478

Spostamenti traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,339	0,238
1,77	1,339	0,306
3,45	1,338	0,341
5,12	1,338	0,433
6,75	1,338	0,481

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,080	0,236
1,80	1,224	0,237
3,45	1,339	0,238

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,079	0,336
1,80	1,203	0,339

3,45	1,338	0,341
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,077	0,478
1,80	1,225	0,480
3,45	1,338	0,481

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,012	0,206
1,75	1,012	0,251
3,45	1,011	0,304
5,05	1,010	0,325
6,75	1,009	0,433

Spostamenti traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,255	0,208
1,77	1,254	0,274
3,45	1,253	0,309
5,12	1,253	0,392
6,75	1,253	0,435

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,012	0,206
1,80	1,147	0,207
3,45	1,255	0,208

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,011	0,304
1,80	1,127	0,307
3,45	1,253	0,309

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	1,009	0,433
1,80	1,146	0,434
3,45	1,253	0,435

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,009	0,433
1,75	-1,010	0,327
3,45	-1,011	0,304
5,05	-1,012	0,253
6,75	-1,012	0,206

Spostamenti traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,253	0,435
1,77	-1,253	0,392
3,45	-1,253	0,309
5,12	-1,254	0,274
6,75	-1,255	0,208

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,009	0,433
1,80	-1,146	0,434

3,45	-1,253	0,435
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,011	0,304
1,80	-1,127	0,307
3,45	-1,253	0,309

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,012	0,206
1,80	-1,147	0,207
3,45	-1,255	0,208

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,077	0,478
1,75	-1,078	0,361
3,45	-1,079	0,336
5,05	-1,080	0,282
6,75	-1,080	0,236

Spostamenti traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,338	0,481
1,77	-1,338	0,433
3,45	-1,338	0,341
5,12	-1,339	0,306
6,75	-1,339	0,238

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,077	0,478
1,80	-1,225	0,480
3,45	-1,338	0,481

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,079	0,336
1,80	-1,203	0,339
3,45	-1,338	0,341

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,080	0,236
1,80	-1,224	0,237
3,45	-1,339	0,238

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,077	0,478
1,75	-1,078	0,361
3,45	-1,079	0,336
5,05	-1,080	0,282
6,75	-1,080	0,236

Spostamenti traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,338	0,481
1,77	-1,338	0,433
3,45	-1,338	0,341
5,12	-1,339	0,306
6,75	-1,339	0,238

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,077	0,478
1,80	-1,225	0,480
3,45	-1,338	0,481

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,079	0,336
1,80	-1,203	0,339
3,45	-1,338	0,341

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,080	0,236
1,80	-1,224	0,237
3,45	-1,339	0,238

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,009	0,433
1,75	-1,010	0,327
3,45	-1,011	0,304
5,05	-1,012	0,253
6,75	-1,012	0,206

Spostamenti traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,253	0,435
1,77	-1,253	0,392
3,45	-1,253	0,309
5,12	-1,254	0,274
6,75	-1,255	0,208

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,009	0,433
1,80	-1,146	0,434
3,45	-1,253	0,435

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,011	0,304
1,80	-1,127	0,307
3,45	-1,253	0,309

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-1,012	0,206
1,80	-1,147	0,207
3,45	-1,255	0,208

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,037	0,438
1,75	0,037	0,387
3,45	0,036	0,418
5,05	0,036	0,380
6,75	0,035	0,419

Spostamenti traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,031	0,441
1,77	0,031	0,472
3,45	0,031	0,426
5,12	0,030	0,454
6,75	0,030	0,422

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,037	0,438
1,80	0,015	0,439
3,45	0,031	0,441

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,036	0,418
1,80	0,036	0,422
3,45	0,031	0,426

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,035	0,419
1,80	0,049	0,420
3,45	0,030	0,422

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,379
1,75	0,015	0,337
3,45	0,015	0,360
5,05	0,014	0,334
6,75	0,013	0,371

Spostamenti traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,381
1,77	0,013	0,402
3,45	0,012	0,366
5,12	0,012	0,394
6,75	0,012	0,374

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,379
1,80	0,001	0,380
3,45	0,013	0,381

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,015	0,360
1,80	0,014	0,363
3,45	0,012	0,366

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,371
1,80	0,025	0,373
3,45	0,012	0,374

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,340

1,75	0,001	0,304
3,45	0,000	0,322
5,05	-0,001	0,304
6,75	-0,001	0,340

Spostamenti traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,342
1,77	0,000	0,355
3,45	0,000	0,327
5,12	0,000	0,355
6,75	-0,001	0,342

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,340
1,80	-0,008	0,341
3,45	0,001	0,342

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,322
1,80	0,000	0,324
3,45	0,000	0,327

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,340
1,80	0,008	0,341
3,45	-0,001	0,342

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,379
1,75	0,015	0,337
3,45	0,015	0,360
5,05	0,014	0,334
6,75	0,013	0,371

Spostamenti traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,381
1,77	0,013	0,402
3,45	0,012	0,366
5,12	0,012	0,394
6,75	0,012	0,374

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,016	0,379
1,80	0,001	0,380
3,45	0,013	0,381

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,015	0,360
1,80	0,014	0,363
3,45	0,012	0,366

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,013	0,371
1,80	0,025	0,373

3,45	0,012	0,374
------	-------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,340
1,75	0,001	0,304
3,45	0,000	0,322
5,05	-0,001	0,304
6,75	-0,001	0,340

Spostamenti traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,342
1,77	0,000	0,355
3,45	0,000	0,327
5,12	0,000	0,355
6,75	-0,001	0,342

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,001	0,340
1,80	-0,008	0,341
3,45	0,001	0,342

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,000	0,322
1,80	0,000	0,324
3,45	0,000	0,327

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,001	0,340
1,80	0,008	0,341
3,45	-0,001	0,342

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,090	0,388
1,75	-0,091	0,364
3,45	-0,091	0,412
5,05	-0,092	0,388
6,75	-0,092	0,451

Spostamenti traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,071	0,391
1,77	-0,071	0,434
3,45	-0,072	0,419
5,12	-0,072	0,480
6,75	-0,072	0,454

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,090	0,388
1,80	-0,096	0,390
3,45	-0,071	0,391

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,091	0,412
1,80	-0,086	0,416

3,45	-0,072	0,419
------	--------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,092	0,451
1,80	-0,061	0,452
3,45	-0,072	0,454

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,036	0,359
1,75	-0,036	0,328
3,45	-0,037	0,358
5,05	-0,037	0,338
6,75	-0,038	0,384

Spostamenti traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,028	0,361
1,77	-0,028	0,386
3,45	-0,029	0,364
5,12	-0,029	0,405
6,75	-0,029	0,387

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,036	0,359
1,80	-0,043	0,360
3,45	-0,028	0,361

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,037	0,358
1,80	-0,034	0,361
3,45	-0,029	0,364

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,038	0,384
1,80	-0,020	0,385
3,45	-0,029	0,387

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,036	0,359
1,75	-0,036	0,328
3,45	-0,037	0,358
5,05	-0,037	0,338
6,75	-0,038	0,384

Spostamenti traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,028	0,361
1,77	-0,028	0,386
3,45	-0,029	0,364
5,12	-0,029	0,405
6,75	-0,029	0,387

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,036	0,359
1,80	-0,043	0,360

3,45	-0,028	0,361
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,037	0,358
1,80	-0,034	0,361
3,45	-0,029	0,364

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,038	0,384
1,80	-0,020	0,385
3,45	-0,029	0,387

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,75	0,456	0,294
3,45	0,456	0,328
5,05	0,455	0,327
6,75	0,454	0,399

Spostamenti traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,566	0,299
1,77	0,565	0,335
3,45	0,565	0,333
5,12	0,565	0,388
6,75	0,564	0,401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,80	0,512	0,298
3,45	0,566	0,299

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,456	0,328
1,80	0,508	0,331
3,45	0,565	0,333

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,454	0,399
1,80	0,522	0,400
3,45	0,564	0,401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287
1,75	0,394	0,282
3,45	0,393	0,314
5,05	0,393	0,311
6,75	0,392	0,375

Spostamenti traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,488	0,289
1,77	0,488	0,323
3,45	0,487	0,319
5,12	0,487	0,368
6,75	0,487	0,377

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287
1,80	0,440	0,288
3,45	0,488	0,289

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,393	0,314
1,80	0,438	0,316
3,45	0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,392	0,375
1,80	0,451	0,376
3,45	0,487	0,377

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,75	-0,455	0,329
3,45	-0,456	0,328
5,05	-0,456	0,295
6,75	-0,457	0,297

Spostamenti traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,564	0,401
1,77	-0,565	0,388
3,45	-0,565	0,333
5,12	-0,565	0,335
6,75	-0,566	0,299

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,80	-0,522	0,400
3,45	-0,564	0,401

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,456	0,328
1,80	-0,508	0,331
3,45	-0,565	0,333

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,457	0,297
1,80	-0,512	0,298
3,45	-0,566	0,299

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,75	-0,393	0,312
3,45	-0,393	0,314
5,05	-0,394	0,283
6,75	-0,394	0,287

Spostamenti traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,487	0,377
1,77	-0,487	0,368
3,45	-0,487	0,319
5,12	-0,488	0,323
6,75	-0,488	0,289

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,80	-0,451	0,376
3,45	-0,487	0,377

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,393	0,314
1,80	-0,438	0,316
3,45	-0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,394	0,287
1,80	-0,440	0,288
3,45	-0,488	0,289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,75	0,456	0,294
3,45	0,456	0,328
5,05	0,455	0,327
6,75	0,454	0,399

Spostamenti traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,566	0,299
1,77	0,565	0,335
3,45	0,565	0,333
5,12	0,565	0,388
6,75	0,564	0,401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,80	0,512	0,298
3,45	0,566	0,299

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,456	0,328
1,80	0,508	0,331
3,45	0,565	0,333

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,454	0,399
1,80	0,522	0,400
3,45	0,564	0,401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287

1,75	0,394	0,282
3,45	0,393	0,314
5,05	0,393	0,311
6,75	0,392	0,375

Spostamenti traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,488	0,289
1,77	0,488	0,323
3,45	0,487	0,319
5,12	0,487	0,368
6,75	0,487	0,377

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287
1,80	0,440	0,288
3,45	0,488	0,289

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,393	0,314
1,80	0,438	0,316
3,45	0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,392	0,375
1,80	0,451	0,376
3,45	0,487	0,377

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,75	-0,455	0,329
3,45	-0,456	0,328
5,05	-0,456	0,295
6,75	-0,457	0,297

Spostamenti traverso (Combinazione n° 33)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,564	0,401
1,77	-0,565	0,388
3,45	-0,565	0,333
5,12	-0,565	0,335
6,75	-0,566	0,299

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,80	-0,522	0,400
3,45	-0,564	0,401

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,456	0,328
1,80	-0,508	0,331
3,45	-0,565	0,333

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,457	0,297
1,80	-0,512	0,298

3,45	-0,566	0,299
------	--------	-------

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,75	-0,393	0,312
3,45	-0,393	0,314
5,05	-0,394	0,283
6,75	-0,394	0,287

Spostamenti traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,487	0,377
1,77	-0,487	0,368
3,45	-0,487	0,319
5,12	-0,488	0,323
6,75	-0,488	0,289

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,80	-0,451	0,376
3,45	-0,487	0,377

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,393	0,314
1,80	-0,438	0,316
3,45	-0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,394	0,287
1,80	-0,440	0,288
3,45	-0,488	0,289

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,75	0,456	0,294
3,45	0,456	0,328
5,05	0,455	0,327
6,75	0,454	0,399

Spostamenti traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,566	0,299
1,77	0,565	0,335
3,45	0,565	0,333
5,12	0,565	0,388
6,75	0,564	0,401

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,457	0,297
1,80	0,512	0,298
3,45	0,566	0,299

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,456	0,328
1,80	0,508	0,331

3,45	0,565	0,333
------	-------	-------

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,454	0,399
1,80	0,522	0,400
3,45	0,564	0,401

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287
1,75	0,394	0,282
3,45	0,393	0,314
5,05	0,393	0,311
6,75	0,392	0,375

Spostamenti traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,488	0,289
1,77	0,488	0,323
3,45	0,487	0,319
5,12	0,487	0,368
6,75	0,487	0,377

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,394	0,287
1,80	0,440	0,288
3,45	0,488	0,289

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,393	0,314
1,80	0,438	0,316
3,45	0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	0,392	0,375
1,80	0,451	0,376
3,45	0,487	0,377

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,75	-0,455	0,329
3,45	-0,456	0,328
5,05	-0,456	0,295
6,75	-0,457	0,297

Spostamenti traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,564	0,401
1,77	-0,565	0,388
3,45	-0,565	0,333
5,12	-0,565	0,335
6,75	-0,566	0,299

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,454	0,399
1,80	-0,522	0,400

3,45	-0,564	0,401
------	--------	-------

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,456	0,328
1,80	-0,508	0,331
3,45	-0,565	0,333

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,457	0,297
1,80	-0,512	0,298
3,45	-0,566	0,299

Spostamenti fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,75	-0,393	0,312
3,45	-0,393	0,314
5,05	-0,394	0,283
6,75	-0,394	0,287

Spostamenti traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,487	0,377
1,77	-0,487	0,368
3,45	-0,487	0,319
5,12	-0,488	0,323
6,75	-0,488	0,289

Spostamenti piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,392	0,375
1,80	-0,451	0,376
3,45	-0,487	0,377

Spostamenti piedritto centrale (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,393	0,314
1,80	-0,438	0,316
3,45	-0,487	0,319

Spostamenti piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	u _x [cm]	u _y [cm]
0,15	-0,394	0,287
1,80	-0,440	0,288
3,45	-0,488	0,289

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2926	-92,9702	41,1132
1,75	33,6484	7,0125	41,1132
3,45	-57,1086	-102,4897	41,1132
5,05	33,0145	-6,0872	41,1132
6,75	-37,2926	92,9702	41,1132

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-17,6121	64,3775	19,1999
1,77	25,4630	-11,3519	19,1999
3,45	-58,9666	89,4409	19,1999
5,12	25,4571	11,3760	19,1999
6,75	-17,6121	-64,3775	19,1999

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2926	41,1810	95,9309
1,80	-2,5452	3,4429	80,1542
3,45	-17,6121	-19,1999	64,3775

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	210,4351
1,80	0,0000	0,0000	194,6584
3,45	0,0000	0,0000	178,8817

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,2926	-41,1810	95,9309
1,80	-2,5452	-3,4429	80,1542
3,45	-17,6121	19,1999	64,3775

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,2053	-72,6521	39,5045
1,75	25,1968	4,3291	39,5045
3,45	-42,8161	-77,7166	39,5045
5,05	24,8123	-3,6173	39,5045
6,75	-31,2053	72,6521	39,5045

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,9754	50,6480	20,3608
1,77	18,9900	-7,6054	20,3608
3,45	-44,0681	67,6738	20,3608
5,12	18,9861	7,6240	20,3608
6,75	-15,9754	-50,6480	20,3608

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,2053	39,5696	74,9199
1,80	1,1309	2,1131	62,7839
3,45	-15,9754	-20,3608	50,6480

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	159,6195
1,80	0,0000	0,0000	147,4836

3,45	0,0000	0,0000	135,3477
------	--------	--------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,2053	-39,5696	74,9199
1,80	1,1309	-2,1131	62,7839
3,45	-15,9754	20,3608	50,6480

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-44,8713	-131,8614	42,1770
1,75	49,0200	16,2109	42,1770
3,45	-91,7854	-156,4898	44,4850
5,05	45,0815	-12,1854	44,4850
6,75	-41,2150	124,2129	44,4850

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,1720	105,8699	26,9327
1,77	45,5773	-10,1602	26,9327
3,45	-84,7950	138,1730	24,6247
5,12	37,4699	16,2659	24,6247
6,75	-28,9327	-97,9818	24,6247

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-44,8713	44,6828	137,4233
1,80	-8,9802	1,3274	121,6466
3,45	-32,1720	-26,9327	105,8699

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-2,1309	2,3080	324,3464
1,80	1,6773	2,3080	308,5697
3,45	5,4856	2,3080	292,7930

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,2150	-42,1220	129,5352
1,80	-7,5409	-1,2010	113,7585
3,45	-28,9327	24,6247	97,9818

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,3423	-105,8442	41,3290
1,75	37,9731	11,7996	41,3290
3,45	-72,4081	-123,8187	43,6066
5,05	35,1388	-8,8249	43,6066
6,75	-34,6096	99,5448	43,6066

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,6203	86,0618	28,2041
1,77	35,9935	-6,5219	28,2041
3,45	-65,6279	108,8759	25,9265
5,12	29,1412	11,4789	25,9265
6,75	-26,2015	-79,5844	25,9265

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-38,3423	44,0748	110,3336
1,80	-3,6663	0,4440	98,1977

3,45	-28,6203	-28,2041	86,0618
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-2,3848	2,2776	256,2761
1,80	1,3732	2,2776	244,1402
3,45	5,1313	2,2776	232,0043

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,6096	-41,0008	103,8562
1,80	-2,7980	-0,0458	91,7203
3,45	-26,2015	25,9265	79,5844

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,3312	-107,9461	41,1126
1,75	38,5864	11,5786	41,1126
3,45	-69,0766	-123,0282	42,0358
5,05	36,6587	-7,0616	42,0358
6,75	-37,8686	104,8867	42,0358

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,8518	81,2113	22,7199
1,77	33,4777	-10,6384	22,7199
3,45	-68,9322	108,6969	21,7967
5,12	30,2314	13,0952	21,7967
6,75	-22,5561	-78,0560	21,7967

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,3312	42,1549	112,7647
1,80	-4,8306	2,1699	96,9880
3,45	-23,8518	-22,7199	81,2113

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,8524	0,9232	255,5260
1,80	0,6709	0,9232	239,7493
3,45	2,1942	0,9232	223,9726

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-37,8686	-41,1305	109,6094
1,80	-4,2549	-2,1193	93,8327
3,45	-22,5561	21,7967	78,0560

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,1996	-85,4258	39,8650
1,75	29,2581	8,0858	39,8650
3,45	-53,0039	-95,2374	40,7760
5,05	27,9179	-4,4308	40,7760
6,75	-31,7065	82,9060	40,7760

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,3937	65,0187	23,8681
1,77	25,7646	-6,9667	23,8681
3,45	-52,3750	83,9494	22,9570
5,12	23,0214	8,9607	22,9570
6,75	-20,4262	-62,4278	22,9570

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,1996	41,0017	89,2906
1,80	-0,5378	1,0755	77,1547
3,45	-21,3937	-23,8681	65,0187

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,9539	0,9110	197,8717
1,80	0,5493	0,9110	185,7358
3,45	2,0525	0,9110	173,5999

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,7065	-39,7721	86,6996
1,80	-0,1906	-0,9162	74,5637
3,45	-20,4262	22,9570	62,4278

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,6711	-111,3680	42,8426
1,75	42,8088	17,7386	42,8426
3,45	-87,7634	-155,8096	38,8148
5,05	48,8894	-11,2458	38,8148
6,75	-46,3903	135,9075	38,8148

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,5014	84,7523	23,5971
1,77	37,1805	-12,6817	23,5971
3,45	-93,8851	154,1419	27,6249
5,12	51,6991	14,2710	27,6249
6,75	-34,2964	-110,0801	27,6249

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,6711	36,7838	116,3057
1,80	-7,1792	-0,9543	100,5290
3,45	-29,5014	-23,5971	84,7523

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	3,6935	-4,0278	318,0224
1,80	-2,9523	-4,0278	302,2457
3,45	-9,5982	-4,0278	286,4690

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,3903	-45,0081	141,6335
1,80	-10,3822	-1,1440	125,8568
3,45	-34,2964	27,6249	110,0801

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,4461	-88,7104	42,1141
1,75	33,3629	13,9190	42,1141
3,45	-68,0368	-122,2015	37,8991
5,05	37,8338	-7,3092	37,8991
6,75	-39,9844	109,0710	37,8991

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,8221	68,4426	24,4838
1,77	28,9650	-8,2999	24,4838
3,45	-74,2393	122,9605	28,6988
5,12	41,2009	10,2610	28,6988
6,75	-30,0496	-89,4088	28,6988

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,4461	35,4466	92,7144
1,80	-2,9128	-2,0099	80,5785
3,45	-26,8221	-24,4838	68,4426

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	4,5797	-4,2150	251,0006
1,80	-2,3751	-4,2150	238,8647
3,45	-9,3298	-4,2150	226,7288

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,9844	-44,6984	113,6807
1,80	-4,7406	-0,5085	101,5448
3,45	-30,0496	28,6988	89,4088

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,2511	-99,7488	41,3788
1,75	36,1019	12,1896	41,3788
3,45	-67,4678	-122,7561	39,7677
5,05	38,1818	-6,6857	39,7677
6,75	-39,9388	109,5646	39,7677

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,7836	72,7642	21,3857
1,77	30,1190	-11,6470	21,3857
3,45	-72,5682	115,0845	22,9968
5,12	35,9231	12,2972	22,9968
6,75	-24,7015	-82,8954	22,9968

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,2511	38,9952	104,3176
1,80	-4,1102	1,2572	88,5409
3,45	-22,7836	-21,3857	72,7642

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,4774	-1,6111	252,9964
1,80	-1,1809	-1,6111	237,2197
3,45	-3,8393	-1,6111	221,4430

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-39,9388	-42,2849	114,4488
1,80	-5,3914	-2,0965	98,6721
3,45	-24,7015	22,9968	82,8954

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,2411	-78,5723	40,1790

1,75	27,4141	8,9335	40,1790
3,45	-51,2554	-94,5905	38,4930
5,05	28,9960	-3,8245	38,4930
6,75	-33,8564	86,7165	38,4930

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,6744	57,9711	22,3800
1,77	22,9532	-7,6779	22,3800
3,45	-55,8196	89,5833	24,0660
5,12	27,8452	8,4736	24,0660
6,75	-21,9654	-66,3576	24,0660

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,2411	37,5504	82,2429
1,80	-0,2364	0,0939	70,1070
3,45	-20,6744	-22,3800	57,9711

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,8319	-1,6860	195,7615
1,80	-0,9500	-1,6860	183,6256
3,45	-3,7319	-1,6860	171,4897

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,8564	-41,2512	90,6294
1,80	-0,9676	-1,1013	78,4935
3,45	-21,9654	24,0660	66,3576

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	-58,3724	19,5220
1,75	7,8417	-13,0186	23,2335
3,45	-61,7572	-96,5368	57,0178
5,05	33,5315	-18,3392	60,7293
6,75	-7,4716	78,0434	64,6651

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,6471	39,8570	31,1243
1,77	17,3156	-16,5139	34,8893
3,45	-21,6047	52,8471	16,5704
5,12	18,2428	-5,2622	20,4515
6,75	-36,1312	-61,6511	24,2177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	69,7439	60,3052
1,80	14,4800	13,5040	50,0811
3,45	-1,6471	-31,1243	39,8570

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,4457	29,8485	147,9365
1,80	-2,3503	26,0248	137,7124
3,45	37,4362	22,2012	127,4883

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	-14,5818	82,0992
1,80	-5,7966	10,6238	71,8752

3,45	-36,1312	24,2177	61,6511
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	-67,3523	21,7610
1,75	10,1912	-13,9135	25,4726
3,45	-67,6466	-107,1636	61,0061
5,05	37,8156	-19,6685	64,7177
6,75	-9,9585	88,2359	68,6534

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,1986	41,4695	32,2606
1,77	18,3253	-18,6664	36,0256
3,45	-24,8792	57,5224	15,9574
5,12	19,5484	-4,4680	19,8386
6,75	-36,5952	-64,6231	23,6048

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	75,3686	69,5650
1,80	15,0144	15,7482	55,5172
3,45	-0,1986	-32,2606	41,4695

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-51,6442	31,5978	166,2940
1,80	-2,6624	27,7741	152,2462
3,45	40,0103	23,9504	138,1985

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	-15,1948	92,7186
1,80	-7,2721	10,0109	78,6708
3,45	-36,5952	23,6048	64,6231

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	-67,3523	21,7610
1,75	10,1912	-13,9135	25,4726
3,45	-67,6466	-107,1636	61,0061
5,05	37,8156	-19,6685	64,7177
6,75	-9,9585	88,2359	68,6534

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,1986	41,4695	32,2606
1,77	18,3253	-18,6664	36,0256
3,45	-24,8792	57,5224	15,9574
5,12	19,5484	-4,4680	19,8386
6,75	-36,5952	-64,6231	23,6048

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	75,3686	69,5650
1,80	15,0144	15,7482	55,5172
3,45	-0,1986	-32,2606	41,4695

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-51,6442	31,5978	166,2940
1,80	-2,6624	27,7741	152,2462

3,45	40,0103	23,9504	138,1985
------	---------	---------	----------

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	-15,1948	92,7186
1,80	-7,2721	10,0109	78,6708
3,45	-36,5952	23,6048	64,6231

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	-58,3724	19,5220
1,75	7,8417	-13,0186	23,2335
3,45	-61,7572	-96,5368	57,0178
5,05	33,5315	-18,3392	60,7293
6,75	-7,4716	78,0434	64,6651

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,6471	39,8570	31,1243
1,77	17,3156	-16,5139	34,8893
3,45	-21,6047	52,8471	16,5704
5,12	18,2428	-5,2622	20,4515
6,75	-36,1312	-61,6511	24,2177

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	69,7439	60,3052
1,80	14,4800	13,5040	50,0811
3,45	-1,6471	-31,1243	39,8570

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,4457	29,8485	147,9365
1,80	-2,3503	26,0248	137,7124
3,45	37,4362	22,2012	127,4883

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	-14,5818	82,0992
1,80	-5,7966	10,6238	71,8752
3,45	-36,1312	24,2177	61,6511

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	-78,0434	64,6651
1,75	35,4617	21,5517	60,9535
3,45	-13,3115	-45,6903	27,1693
5,05	9,2570	16,2312	23,4578
6,75	-52,6092	58,3724	19,5220

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,1312	61,6511	24,2177
1,77	18,2400	5,2802	20,4527
3,45	-59,0409	74,6412	38,7716
5,12	17,3071	16,5319	34,8905
6,75	-1,6471	-39,8570	31,1243

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	14,5818	82,0992
1,80	-5,7966	-10,6238	71,8752

3,45	-36,1312	-24,2177	61,6511
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	48,4457	-29,8485	147,9365
1,80	2,3503	-26,0248	137,7124
3,45	-37,4362	-22,2012	127,4883

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	-69,7439	60,3052
1,80	14,4800	-13,5040	50,0811
3,45	-1,6471	31,1243	39,8570

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	-88,2359	68,6534
1,75	39,8853	23,1053	64,9419
3,45	-16,0023	-52,8255	29,4084
5,05	11,7040	17,3503	25,6968
6,75	-58,5667	67,3523	21,7610

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,5952	64,6231	23,6048
1,77	19,5461	4,4872	19,8398
3,45	-64,8895	80,6760	39,9079
5,12	18,3156	18,6856	36,0268
6,75	-0,1986	-41,4695	32,2606

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	15,1948	92,7186
1,80	-7,2721	-10,0109	78,6708
3,45	-36,5952	-23,6048	64,6231

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	51,6442	-31,5978	166,2940
1,80	2,6624	-27,7741	152,2462
3,45	-40,0103	-23,9504	138,1985

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	-75,3686	69,5650
1,80	15,0144	-15,7482	55,5172
3,45	-0,1986	32,2606	41,4695

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	-88,2359	68,6534
1,75	39,8853	23,1053	64,9419
3,45	-16,0023	-52,8255	29,4084
5,05	11,7040	17,3503	25,6968
6,75	-58,5667	67,3523	21,7610

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,5952	64,6231	23,6048
1,77	19,5461	4,4872	19,8398
3,45	-64,8895	80,6760	39,9079
5,12	18,3156	18,6856	36,0268
6,75	-0,1986	-41,4695	32,2606

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,9585	15,1948	92,7186
1,80	-7,2721	-10,0109	78,6708
3,45	-36,5952	-23,6048	64,6231

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	51,6442	-31,5978	166,2940
1,80	2,6624	-27,7741	152,2462
3,45	-40,0103	-23,9504	138,1985

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-58,5667	-75,3686	69,5650
1,80	15,0144	-15,7482	55,5172
3,45	-0,1986	32,2606	41,4695

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	-78,0434	64,6651
1,75	35,4617	21,5517	60,9535
3,45	-13,3115	-45,6903	27,1693
5,05	9,2570	16,2312	23,4578
6,75	-52,6092	58,3724	19,5220

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,1312	61,6511	24,2177
1,77	18,2400	5,2802	20,4527
3,45	-59,0409	74,6412	38,7716
5,12	17,3071	16,5319	34,8905
6,75	-1,6471	-39,8570	31,1243

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4716	14,5818	82,0992
1,80	-5,7966	-10,6238	71,8752
3,45	-36,1312	-24,2177	61,6511

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	48,4457	-29,8485	147,9365
1,80	2,3503	-26,0248	137,7124
3,45	-37,4362	-22,2012	127,4883

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-52,6092	-69,7439	60,3052
1,80	14,4800	-13,5040	50,0811
3,45	-1,6471	31,1243	39,8570

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,4231	-100,3955	32,4662
1,75	37,4192	12,0984	32,4662
3,45	-69,8511	-118,9694	34,1758
5,05	34,4803	-9,3805	34,1758
6,75	-31,7147	94,7299	34,1758

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,2815	80,2270	20,4445
1,77	34,4902	-7,8787	20,4445
3,45	-64,5362	104,9278	18,7348
5,12	28,4846	12,4021	18,7348
6,75	-21,8821	-74,3840	18,7348

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-34,4231	34,3243	104,4989
1,80	-6,7602	1,1341	92,3630
3,45	-24,2815	-20,4445	80,2270

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-1,5785	1,7096	246,3104
1,80	1,2425	1,7096	234,1744
3,45	4,0634	1,7096	222,0385

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-31,7147	-32,4274	98,6558
1,80	-5,6940	-1,0404	86,5199
3,45	-21,8821	18,7348	74,3840

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,3192	-82,6805	31,6777
1,75	29,6906	8,6670	31,6777
3,45	-53,0298	-94,1830	32,3616
5,05	28,2412	-5,5851	32,3616
6,75	-29,2359	80,4143	32,3616

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,1184	61,9614	17,3239
1,77	25,5276	-8,2329	17,3239
3,45	-52,7860	83,0936	16,6400
5,12	23,1227	10,0535	16,6400
6,75	-17,1586	-59,6242	16,6400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,3192	32,4518	86,2332
1,80	-3,6864	1,7581	74,0973
3,45	-18,1184	-17,3239	61,9614

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,6314	0,6839	195,3323
1,80	0,4970	0,6839	183,1964
3,45	1,6254	0,6839	171,0605

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,2359	-31,6930	83,8960
1,80	-3,2599	-1,7206	71,7601
3,45	-17,1586	16,6400	59,6242

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	-70,8705	31,1521

1,75	24,5382	6,3795	31,1521
3,45	-41,8156	-77,6587	31,1521
5,05	24,0817	-3,0548	31,1521
6,75	-27,5834	70,8705	31,1521

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,0097	49,7843	15,2434
1,77	19,5525	-8,4691	15,2434
3,45	-44,9525	68,5375	15,2434
5,12	19,5481	8,4877	15,2434
6,75	-14,0097	-49,7843	15,2434

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	31,2034	74,0561
1,80	-1,6372	2,1741	61,9202
3,45	-14,0097	-15,2434	49,7843

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	161,3469
1,80	0,0000	0,0000	149,2110
3,45	0,0000	0,0000	137,0751

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	-31,2034	74,0561
1,80	-1,6372	-2,1741	61,9202
3,45	-14,0097	15,2434	49,7843

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,3192	-82,6805	31,6777
1,75	29,6906	8,6670	31,6777
3,45	-53,0298	-94,1830	32,3616
5,05	28,2412	-5,5851	32,3616
6,75	-29,2359	80,4143	32,3616

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,1184	61,9614	17,3239
1,77	25,5276	-8,2329	17,3239
3,45	-52,7860	83,0936	16,6400
5,12	23,1227	10,0535	16,6400
6,75	-17,1586	-59,6242	16,6400

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,3192	32,4518	86,2332
1,80	-3,6864	1,7581	74,0973
3,45	-18,1184	-17,3239	61,9614

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-0,6314	0,6839	195,3323
1,80	0,4970	0,6839	183,1964
3,45	1,6254	0,6839	171,0605

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,2359	-31,6930	83,8960
1,80	-3,2599	-1,7206	71,7601

3,45	-17,1586	16,6400	59,6242
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	-70,8705	31,1521
1,75	24,5382	6,3795	31,1521
3,45	-41,8156	-77,6587	31,1521
5,05	24,0817	-3,0548	31,1521
6,75	-27,5834	70,8705	31,1521

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,0097	49,7843	15,2434
1,77	19,5525	-8,4691	15,2434
3,45	-44,9525	68,5375	15,2434
5,12	19,5481	8,4877	15,2434
6,75	-14,0097	-49,7843	15,2434

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	31,2034	74,0561
1,80	-1,6372	2,1741	61,9202
3,45	-14,0097	-15,2434	49,7843

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	0,0000	0,0000	161,3469
1,80	0,0000	0,0000	149,2110
3,45	0,0000	0,0000	137,0751

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,5834	-31,2034	74,0561
1,80	-1,6372	-2,1741	61,9202
3,45	-14,0097	15,2434	49,7843

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,8673	-85,2152	32,9592
1,75	32,8183	13,2300	32,9592
3,45	-66,8719	-118,4655	29,9756
5,05	37,3010	-8,6845	29,9756
6,75	-35,5482	103,3926	29,9756

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,3034	64,5844	17,9737
1,77	28,2704	-9,7465	17,9737
3,45	-71,2696	116,7566	20,9572
5,12	39,0247	10,9244	20,9572
6,75	-25,8552	-83,3457	20,9572

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,8673	28,4732	88,8562
1,80	-5,4260	-0,5561	76,7203
3,45	-22,3034	-17,9737	64,5844

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	2,7359	-2,9835	241,6259
1,80	-2,1869	-2,9835	229,4900

3,45 -7,1098 -2,9835 217,3541

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-35,5482	-34,5652	107,6175
1,80	-7,7987	-0,9982	95,4816
3,45	-25,8552	20,9572	83,3457

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,2970	-76,6084	31,8749
1,75	27,8503	9,1197	31,8749
3,45	-51,8381	-93,9814	30,6815
5,05	29,3694	-5,3067	30,6815
6,75	-30,7693	83,8793	30,6815

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-17,3272	55,7043	16,3355
1,77	23,0397	-8,9800	16,3355
3,45	-55,4794	87,8252	17,5290
5,12	27,3387	9,4624	17,5290
6,75	-18,7479	-63,2089	17,5290

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,2970	30,1113	79,9762
1,80	-3,1527	1,0820	67,8402
3,45	-17,3272	-16,3355	55,7043

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,0944	-1,1934	193,4585
1,80	-0,8748	-1,1934	181,3226
3,45	-2,8439	-1,1934	169,1867

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,7693	-32,5481	87,4807
1,80	-4,1018	-1,7037	75,3448
3,45	-18,7479	17,5290	63,2089

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,2970	-76,6084	31,8749
1,75	27,8503	9,1197	31,8749
3,45	-51,8381	-93,9814	30,6815
5,05	29,3694	-5,3067	30,6815
6,75	-30,7693	83,8793	30,6815

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-17,3272	55,7043	16,3355
1,77	23,0397	-8,9800	16,3355
3,45	-55,4794	87,8252	17,5290
5,12	27,3387	9,4624	17,5290
6,75	-18,7479	-63,2089	17,5290

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,2970	30,1113	79,9762
1,80	-3,1527	1,0820	67,8402

3,45	-17,3272	-16,3355	55,7043
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	1,0944	-1,1934	193,4585
1,80	-0,8748	-1,1934	181,3226
3,45	-2,8439	-1,1934	169,1867

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,7693	-32,5481	87,4807
1,80	-4,1018	-1,7037	75,3448
3,45	-18,7479	17,5290	63,2089

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-69,4352	26,4547
1,75	18,6312	-2,0838	28,1443
3,45	-52,8914	-90,3284	43,4089
5,05	29,9258	-10,1168	45,0985
6,75	-20,1433	78,3102	46,8902

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,8952	46,2047	21,6521
1,77	19,1551	-12,9057	23,3661
3,45	-36,6502	64,0260	15,1420
5,12	19,5548	3,0927	16,9088
6,75	-23,4676	-56,0365	18,6234

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	49,1236	72,2172
1,80	5,0160	7,9299	59,2110
3,45	-7,8952	-21,6521	46,2047

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,8435	13,4729	163,8963
1,80	-1,0493	11,7322	150,8901
3,45	16,8727	9,9915	137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	2,9465	69,0428
3,45	-23,4676	18,6234	56,0365

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-65,4948	25,0605
1,75	18,1159	-0,9884	26,7501
3,45	-49,6036	-84,8142	40,4089
5,05	27,6131	-9,0667	42,0986
6,75	-19,5291	73,2568	43,8903

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,7080	45,6532	19,9468
1,77	18,8386	-11,7432	21,6608
3,45	-35,9016	62,3441	15,0424
5,12	18,9661	3,1777	16,8093
6,75	-22,5249	-54,2370	18,5238

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	44,6226	68,1844
1,80	3,9494	6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	-19,9468	45,6532

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,9074	11,8671	155,8032
1,80	-0,7628	10,1264	144,5376
3,45	14,5097	8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	18,5238	54,2370

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-78,3102	46,8902
1,75	31,0682	13,4926	45,2006
3,45	-31,0480	-67,4114	29,9360
5,05	18,9962	5,4595	28,2464
6,75	-40,4629	69,4352	26,4547

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,4676	56,0365	18,6234
1,77	19,5564	-3,0738	16,9094
3,45	-53,5229	73,8578	25,1335
5,12	19,1484	12,9246	23,3667
6,75	-7,8952	-46,2047	21,6521

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	-2,9465	69,0428
3,45	-23,4676	-18,6234	56,0365

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,8435	-13,4729	163,8963
1,80	1,0493	-11,7322	150,8901
3,45	-16,8727	-9,9915	137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-49,1236	72,2172
1,80	5,0160	-7,9299	59,2110
3,45	-7,8952	21,6521	46,2047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-73,2568	43,8903
1,75	28,6489	12,3404	42,2007
3,45	-30,6962	-65,1023	28,5418
5,05	18,3700	4,2621	26,8522
6,75	-36,6629	65,4948	25,0605

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,5249	54,2370	18,5238
1,77	18,9678	-3,1593	16,8098
3,45	-50,4113	70,9279	23,4282
5,12	18,8325	11,7615	21,6613
6,75	-8,7080	-45,6532	19,9468

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	-2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	-18,5238	54,2370

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	18,9074	-11,8671	155,8032
1,80	0,7628	-10,1264	144,5376
3,45	-14,5097	-8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-44,6226	68,1844
1,80	3,9494	-6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	19,9468	45,6532

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-69,4352	26,4547
1,75	18,6312	-2,0838	28,1443
3,45	-52,8914	-90,3284	43,4089
5,05	29,9258	-10,1168	45,0985
6,75	-20,1433	78,3102	46,8902

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,8952	46,2047	21,6521
1,77	19,1551	-12,9057	23,3661
3,45	-36,6502	64,0260	15,1420
5,12	19,5548	3,0927	16,9088
6,75	-23,4676	-56,0365	18,6234

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	49,1236	72,2172
1,80	5,0160	7,9299	59,2110
3,45	-7,8952	-21,6521	46,2047

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,8435	13,4729	163,8963
1,80	-1,0493	11,7322	150,8901
3,45	16,8727	9,9915	137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	2,9465	69,0428
3,45	-23,4676	18,6234	56,0365

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-65,4948	25,0605

1,75	18,1159	-0,9884	26,7501
3,45	-49,6036	-84,8142	40,4089
5,05	27,6131	-9,0667	42,0986
6,75	-19,5291	73,2568	43,8903

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,7080	45,6532	19,9468
1,77	18,8386	-11,7432	21,6608
3,45	-35,9016	62,3441	15,0424
5,12	18,9661	3,1777	16,8093
6,75	-22,5249	-54,2370	18,5238

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	44,6226	68,1844
1,80	3,9494	6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	-19,9468	45,6532

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,9074	11,8671	155,8032
1,80	-0,7628	10,1264	144,5376
3,45	14,5097	8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	18,5238	54,2370

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-78,3102	46,8902
1,75	31,0682	13,4926	45,2006
3,45	-31,0480	-67,4114	29,9360
5,05	18,9962	5,4595	28,2464
6,75	-40,4629	69,4352	26,4547

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,4676	56,0365	18,6234
1,77	19,5564	-3,0738	16,9094
3,45	-53,5229	73,8578	25,1335
5,12	19,1484	12,9246	23,3667
6,75	-7,8952	-46,2047	21,6521

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	-2,9465	69,0428
3,45	-23,4676	-18,6234	56,0365

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,8435	-13,4729	163,8963
1,80	1,0493	-11,7322	150,8901
3,45	-16,8727	-9,9915	137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-49,1236	72,2172
1,80	5,0160	-7,9299	59,2110

3,45	-7,8952	21,6521	46,2047
------	---------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-73,2568	43,8903
1,75	28,6489	12,3404	42,2007
3,45	-30,6962	-65,1023	28,5418
5,05	18,3700	4,2621	26,8522
6,75	-36,6629	65,4948	25,0605

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,5249	54,2370	18,5238
1,77	18,9678	-3,1593	16,8098
3,45	-50,4113	70,9279	23,4282
5,12	18,8325	11,7615	21,6613
6,75	-8,7080	-45,6532	19,9468

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	-2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	-18,5238	54,2370

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	18,9074	-11,8671	155,8032
1,80	0,7628	-10,1264	144,5376
3,45	-14,5097	-8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-44,6226	68,1844
1,80	3,9494	-6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	19,9468	45,6532

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-69,4352	26,4547
1,75	18,6312	-2,0838	28,1443
3,45	-52,8914	-90,3284	43,4089
5,05	29,9258	-10,1168	45,0985
6,75	-20,1433	78,3102	46,8902

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,8952	46,2047	21,6521
1,77	19,1551	-12,9057	23,3661
3,45	-36,6502	64,0260	15,1420
5,12	19,5548	3,0927	16,9088
6,75	-23,4676	-56,0365	18,6234

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	49,1236	72,2172
1,80	5,0160	7,9299	59,2110
3,45	-7,8952	-21,6521	46,2047

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,8435	13,4729	163,8963
1,80	-1,0493	11,7322	150,8901

3,45 16,8727 9,9915 137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	2,9465	69,0428
3,45	-23,4676	18,6234	56,0365

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-65,4948	25,0605
1,75	18,1159	-0,9884	26,7501
3,45	-49,6036	-84,8142	40,4089
5,05	27,6131	-9,0667	42,0986
6,75	-19,5291	73,2568	43,8903

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 36)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,7080	45,6532	19,9468
1,77	18,8386	-11,7432	21,6608
3,45	-35,9016	62,3441	15,0424
5,12	18,9661	3,1777	16,8093
6,75	-22,5249	-54,2370	18,5238

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	44,6226	68,1844
1,80	3,9494	6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	-19,9468	45,6532

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,9074	11,8671	155,8032
1,80	-0,7628	10,1264	144,5376
3,45	14,5097	8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 36)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	18,5238	54,2370

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	-78,3102	46,8902
1,75	31,0682	13,4926	45,2006
3,45	-31,0480	-67,4114	29,9360
5,05	18,9962	5,4595	28,2464
6,75	-40,4629	69,4352	26,4547

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 37)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,4676	56,0365	18,6234
1,77	19,5564	-3,0738	16,9094
3,45	-53,5229	73,8578	25,1335
5,12	19,1484	12,9246	23,3667
6,75	-7,8952	-46,2047	21,6521

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,1433	24,3421	82,0491
1,80	-4,0822	-2,9465	69,0428

3,45	-23,4676	-18,6234	56,0365
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	21,8435	-13,4729	163,8963
1,80	1,0493	-11,7322	150,8901
3,45	-16,8727	-9,9915	137,8838

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 37)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-40,4629	-49,1236	72,2172
1,80	5,0160	-7,9299	59,2110
3,45	-7,8952	21,6521	46,2047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	-73,2568	43,8903
1,75	28,6489	12,3404	42,2007
3,45	-30,6962	-65,1023	28,5418
5,05	18,3700	4,2621	26,8522
6,75	-36,6629	65,4948	25,0605

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 38)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-22,5249	54,2370	18,5238
1,77	18,9678	-3,1593	16,8098
3,45	-50,4113	70,9279	23,4282
5,12	18,8325	11,7615	21,6613
6,75	-8,7080	-45,6532	19,9468

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5291	24,4417	76,7682
1,80	-3,3038	-2,8469	65,5026
3,45	-22,5249	-18,5238	54,2370

Sollecitazioni piedritto centrale (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	18,9074	-11,8671	155,8032
1,80	0,7628	-10,1264	144,5376
3,45	-14,5097	-8,3857	133,2721

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 38)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-36,6629	-44,6226	68,1844
1,80	3,9494	-6,5321	56,9188
3,45	-8,7080	19,9468	45,6532

Pressioni terreno

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,079
1,75	0,067
3,45	0,073
5,05	0,067
6,75	0,079

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,060
1,75	0,051
3,45	0,056
5,05	0,051
6,75	0,060

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,148
1,75	0,132
3,45	0,142
5,05	0,129
6,75	0,142

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,120
1,75	0,107
3,45	0,115
5,05	0,106
6,75	0,115

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,128
1,75	0,115
3,45	0,122
5,05	0,114
6,75	0,126

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,103
1,75	0,093
3,45	0,099
5,05	0,092
6,75	0,101

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,132
1,75	0,124
3,45	0,140
5,05	0,132
6,75	0,153

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,107
1,75	0,101
3,45	0,113
5,05	0,108
6,75	0,123

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,122
1,75	0,112
3,45	0,122
5,05	0,115
6,75	0,130

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,098
1,75	0,091
3,45	0,098
5,05	0,093
6,75	0,104

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,052
1,75	0,063
3,45	0,076
5,05	0,081
6,75	0,108

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,059
1,75	0,070
3,45	0,084
5,05	0,089
6,75	0,120

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,059
1,75	0,070
3,45	0,084
5,05	0,089
6,75	0,120

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,052
1,75	0,063
3,45	0,076
5,05	0,081
6,75	0,108

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,108
1,75	0,082
3,45	0,076
5,05	0,063
6,75	0,052

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,120
1,75	0,090
3,45	0,084
5,05	0,070
6,75	0,059

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,120
1,75	0,090
3,45	0,084
5,05	0,070

6,75 0,059

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,108
1,75	0,082
3,45	0,076
5,05	0,063
6,75	0,052

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,109
1,75	0,097
3,45	0,104
5,05	0,095
6,75	0,105

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,095
1,75	0,084
3,45	0,090
5,05	0,084
6,75	0,093

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,085
1,75	0,076
3,45	0,080
5,05	0,076
6,75	0,085

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,095
1,75	0,084
3,45	0,090
5,05	0,084
6,75	0,093

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,085
1,75	0,076
3,45	0,080
5,05	0,076
6,75	0,085

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,097
1,75	0,091
3,45	0,103
5,05	0,097
6,75	0,113

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,090
1,75	0,082
3,45	0,089
5,05	0,084
6,75	0,096

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	σ_t [MPa]
-------	------------------

0,15	0,090
1,75	0,082
3,45	0,089
5,05	0,084
6,75	0,096

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 27)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,074
1,75	0,074
3,45	0,082
5,05	0,082
6,75	0,100

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,072
1,75	0,071
3,45	0,078
5,05	0,078
6,75	0,094

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 29)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,100
1,75	0,082
3,45	0,082
5,05	0,074
6,75	0,074

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,094
1,75	0,078
3,45	0,078
5,05	0,071
6,75	0,072

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 31)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,074
1,75	0,074
3,45	0,082
5,05	0,082
6,75	0,100

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,072
1,75	0,071
3,45	0,078
5,05	0,078
6,75	0,094

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 33)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,100
1,75	0,082
3,45	0,082
5,05	0,074
6,75	0,074

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,094
1,75	0,078
3,45	0,078
5,05	0,071
6,75	0,072

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 35)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,074
1,75	0,074
3,45	0,082
5,05	0,082
6,75	0,100

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 36)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,072
1,75	0,071
3,45	0,078
5,05	0,078
6,75	0,094

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 37)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,100
1,75	0,082
3,45	0,082
5,05	0,074
6,75	0,074

Pressioni sul terreno di fondazione (Combinazione n° 38)

X [m]	σ_t [MPa]
0,15	0,094
1,75	0,078
3,45	0,078
5,05	0,071
6,75	0,072

Verifiche combinazioni SLU

Simbologia adottata ed unità di misura

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

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	37,29 (57,11)	41,11	76,57	106,36	10,05	10,05	1,86
2	1,75	-33,65 (-33,75)	41,11	138,10	-113,35	10,05	10,05	3,36
3	3,45	57,11 (57,11)	41,11	104,65	145,37	14,07	10,05	2,55
4	5,05	-33,01 (-33,75)	41,11	138,10	-113,35	10,05	10,05	3,36
5	6,75	37,29 (57,11)	41,11	76,57	106,36	10,05	10,05	1,86

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rsd}	FS
1	0,15	0,00	-92,97	143,46	0,00	0,00	1.543
2	1,75	0,00	7,01	143,46	0,00	0,00	20.458
3	3,45	2,01	-102,49	0,00	207,11	1092,06	2.021
4	5,05	0,00	-6,09	143,46	0,00	0,00	23.568
5	6,75	0,00	92,97	143,46	0,00	0,00	1.543

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-17,61 (-32,68)	19,20	61,49	-104,64	10,05	10,05	3,20
2	1,77	25,46 (26,74)	19,20	76,36	106,33	10,05	10,05	3,98
3	3,45	-58,97 (-58,97)	19,20	45,21	-138,84	10,05	14,07	2,35
4	5,12	25,46 (26,74)	19,20	76,36	106,33	10,05	10,05	3,98
5	6,75	-17,61 (-32,68)	19,20	61,49	-104,64	10,05	10,05	3,20

Verifiche taglio

N°	X	A_{sw}	V	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rsd}	FS
1	0,15	0,00	64,38	140,61	0,00	0,00	2.184
2	1,77	0,00	-11,35	140,61	0,00	0,00	12.387
3	3,45	2,01	89,44	0,00	207,11	1087,93	2.316
4	5,12	0,00	11,38	140,61	0,00	0,00	12.360
5	6,75	0,00	-64,38	140,61	0,00	0,00	2.184

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,15	-37,29 (-37,29)	95,93	355,06	-138,03	10,05	10,05	3,70
2	1,80	-2,55 (-3,35)	80,15	4579,02	-191,43	10,05	10,05	57,13
3	3,45	-17,61 (-22,10)	64,38	425,22	-146,00	10,05	10,05	6,61

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	41,18	150,59	0,00	0,00	3.657
2	1,80	0,00	3,44	148,54	0,00	0,00	43.143
3	3,45	0,00	-19,20	146,49	0,00	0,00	7.629

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,00 (0,00)	210,44	5301,96	0,00	10,05	10,05	25,20
2	1,80	0,00 (0,00)	194,66	5301,96	0,00	10,05	10,05	27,24
3	3,45	0,00 (0,00)	178,88	5301,96	0,00	10,05	10,05	29,64

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,00	165,47	0,00	0,00	100.000
2	1,80	0,00	0,00	163,42	0,00	0,00	100.000
3	3,45	0,00	0,00	161,37	0,00	0,00	100.000

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,29 (-37,29)	95,93	355,06	-138,03	10,05	10,05	3,70
2	1,80	-2,55 (-3,35)	80,15	4579,02	-191,43	10,05	10,05	57,13
3	3,45	-17,61 (-22,10)	64,38	425,22	-146,00	10,05	10,05	6,61

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-41,18	150,59	0,00	0,00	3.657
2	1,80	0,00	-3,44	148,54	0,00	0,00	43.143
3	3,45	0,00	19,20	146,49	0,00	0,00	7.629

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	31,21 (42,82)	39,50	100,66	109,10	10,05	10,05	2,55
2	1,75	-25,20 (-25,20)	39,50	186,32	-118,84	10,05	10,05	4,72
3	3,45	42,82 (42,82)	39,50	137,45	148,98	14,07	10,05	3,48
4	5,05	-24,81 (-25,20)	39,50	186,32	-118,84	10,05	10,05	4,72
5	6,75	31,21 (42,82)	39,50	100,66	109,10	10,05	10,05	2,55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-72,65	143,25	0,00	0,00	1.972
2	1,75	0,00	4,33	143,25	0,00	0,00	33.090
3	3,45	2,01	-77,72	0,00	207,11	1091,75	2.665
4	5,05	0,00	-3,62	143,25	0,00	0,00	39.602
5	6,75	0,00	72,65	143,25	0,00	0,00	1.972

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-15,98 (-27,83)	20,36	77,93	-106,51	10,05	10,05	3,83
2	1,77	18,99 (19,77)	20,36	113,90	110,60	10,05	10,05	5,59
3	3,45	-44,07 (-44,07)	20,36	65,16	-141,03	10,05	14,07	3,20
4	5,12	18,99 (19,77)	20,36	113,90	110,60	10,05	10,05	5,59
5	6,75	-15,98 (-27,83)	20,36	77,93	-106,51	10,05	10,05	3,83

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	50,65	140,76	0,00	0,00	2.779
2	1,77	0,00	-7,61	140,76	0,00	0,00	18.508
3	3,45	2,01	67,67	0,00	207,11	1088,15	3.060
4	5,12	0,00	7,62	140,76	0,00	0,00	18.463
5	6,75	0,00	-50,65	140,76	0,00	0,00	2.779

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,21 (-31,21)	74,92	322,49	-134,32	10,05	10,05	4,30
2	1,80	1,13 (1,25)	62,78	5076,55	101,21	10,05	10,05	80,86
3	3,45	-15,98 (-20,74)	50,65	330,15	-135,19	10,05	10,05	6,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,57	147,86	0,00	0,00	3.737
2	1,80	0,00	2,11	146,28	0,00	0,00	69.225
3	3,45	0,00	-20,36	144,70	0,00	0,00	7.107

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	0,00 (0,00)	159,62	5301,96	0,00	10,05	10,05	33,22
2	1,80	0,00 (0,00)	147,48	5301,96	0,00	10,05	10,05	35,95
3	3,45	0,00 (0,00)	135,35	5301,96	0,00	10,05	10,05	39,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,00	158,87	0,00	0,00	100.000
2	1,80	0,00	0,00	157,29	0,00	0,00	100.000
3	3,45	0,00	0,00	155,71	0,00	0,00	100.000

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,21 (-31,21)	74,92	322,49	-134,32	10,05	10,05	4,30
2	1,80	1,13 (1,25)	62,78	5076,55	101,21	10,05	10,05	80,86
3	3,45	-15,98 (-20,74)	50,65	330,15	-135,19	10,05	10,05	6,52

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-39,57	147,86	0,00	0,00	3.737
2	1,80	0,00	-2,11	146,28	0,00	0,00	69.225
3	3,45	0,00	20,36	144,70	0,00	0,00	7.107

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	44,87 (75,73)	42,18	58,07	104,25	10,05	10,05	1,38
2	1,75	-49,02 (-49,59)	42,18	91,95	-108,11	10,05	10,05	2,18
3	3,45	91,79 (91,79)	44,49	68,53	141,40	14,07	10,05	1,54
4	5,05	-45,08 (-47,93)	44,49	101,32	-109,17	10,05	10,05	2,28
5	6,75	41,21 (70,28)	44,49	66,60	105,22	10,05	10,05	1,50

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-131,86	143,60	0,00	0,00	1.089
2	1,75	0,00	16,21	143,60	0,00	0,00	8.858
3	3,45	2,01	-156,49	0,00	207,11	1092,26	1.323
4	5,05	0,00	-12,19	143,90	0,00	0,00	11.809
5	6,75	0,00	124,21	143,90	0,00	0,00	1.158

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-32,17 (-56,95)	26,93	48,81	-103,20	10,05	10,05	1,81
2	1,77	45,58 (46,26)	26,93	60,88	104,57	10,05	10,05	2,26
3	3,45	-84,79 (-84,79)	24,62	44,06	-138,71	10,05	14,07	1,64
4	5,12	37,47 (41,28)	24,62	62,50	104,76	10,05	10,05	2,54
5	6,75	-28,93 (-51,86)	24,62	49,01	-103,22	10,05	10,05	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	105,87	141,62	0,00	0,00	1.338
2	1,77	0,00	-10,16	141,62	0,00	0,00	13.938
3	3,45	2,01	138,17	0,00	207,11	1089,39	1.499
4	5,12	0,00	16,27	141,32	0,00	0,00	8.688
5	6,75	0,00	-97,98	141,32	0,00	0,00	1.442

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-44,87 (-44,87)	137,42	458,87	-149,83	10,05	10,05	3,34
2	1,80	-8,98 (-9,29)	121,65	3428,61	-261,86	10,05	10,05	28,18
3	3,45	-32,17 (-38,47)	105,87	391,08	-142,12	10,05	10,05	3,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	44,68	155,98	0,00	0,00	3.491
2	1,80	0,00	1,33	153,93	0,00	0,00	115.960
3	3,45	0,00	-26,93	151,88	0,00	0,00	5.639

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2,13 (-2,67)	324,35	5206,48	-42,88	10,05	10,05	16,05

2	1,80	1,68 (2,13)	308,57	5221,66	36,06	10,05	10,05	16,92
3	3,45	5,49 (2,13)	292,79	5217,40	37,97	10,05	10,05	17,82

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	2,31	180,28	0,00	0,00	78.111
2	1,80	0,00	2,31	178,23	0,00	0,00	77.222
3	3,45	0,00	2,31	176,18	0,00	0,00	76.334

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-41,21 (-41,21)	129,54	477,60	-151,96	10,05	10,05	3,69
2	1,80	-7,54 (-7,82)	113,76	3654,08	-251,25	10,05	10,05	32,12
3	3,45	-28,93 (-34,69)	97,98	406,23	-143,85	10,05	10,05	4,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-42,12	154,96	0,00	0,00	3.679
2	1,80	0,00	-1,20	152,91	0,00	0,00	127.310
3	3,45	0,00	24,62	150,85	0,00	0,00	6.126

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	38,34 (63,11)	41,33	69,09	105,51	10,05	10,05	1,67
2	1,75	-37,97 (-38,31)	41,33	120,08	-111,31	10,05	10,05	2,91
3	3,45	72,41 (72,41)	43,61	86,34	143,36	14,07	10,05	1,98
4	5,05	-35,14 (-37,20)	43,61	132,06	-112,67	10,05	10,05	3,03
5	6,75	34,61 (57,90)	43,61	80,43	106,80	10,05	10,05	1,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-105,84	143,49	0,00	0,00	1.356
2	1,75	0,00	11,80	143,49	0,00	0,00	12.160
3	3,45	2,01	-123,82	0,00	207,11	1092,10	1.673
4	5,05	0,00	-8,82	143,79	0,00	0,00	16.293
5	6,75	0,00	99,54	143,79	0,00	0,00	1.444

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-28,62 (-48,76)	28,20	60,46	-104,53	10,05	10,05	2,14
2	1,77	35,99 (36,26)	28,20	83,32	107,13	10,05	10,05	2,95
3	3,45	-65,63 (-65,63)	25,93	60,38	-140,51	10,05	14,07	2,14
4	5,12	29,14 (31,83)	25,93	87,67	107,62	10,05	10,05	3,38
5	6,75	-26,20 (-44,82)	25,93	60,46	-104,53	10,05	10,05	2,33

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	86,06	141,78	0,00	0,00	1.647
2	1,77	0,00	-6,52	141,78	0,00	0,00	21.740
3	3,45	2,01	108,88	0,00	207,11	1089,63	1.902
4	5,12	0,00	11,48	141,49	0,00	0,00	12.326
5	6,75	0,00	-79,58	141,49	0,00	0,00	1.778

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-38,34 (-38,34)	110,33	417,67	-145,15	10,05	10,05	3,79
2	1,80	-3,67 (-3,77)	98,20	4703,24	-180,57	10,05	10,05	47,90
3	3,45	-28,62 (-35,22)	86,06	330,43	-135,23	10,05	10,05	3,84

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	44,07	152,46	0,00	0,00	3.459
2	1,80	0,00	0,44	150,88	0,00	0,00	339.819
3	3,45	0,00	-28,20	149,30	0,00	0,00	5.294

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-2,38 (-2,92)	256,28	5170,85	-58,87	10,05	10,05	20,18
2	1,80	1,37 (1,91)	244,14	5211,35	40,69	10,05	10,05	21,35
3	3,45	5,13 (2,38)	232,00	5183,30	53,28	10,05	10,05	22,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	2,28	171,43	0,00	0,00	75.268
2	1,80	0,00	2,28	169,85	0,00	0,00	74.576
3	3,45	0,00	2,28	168,28	0,00	0,00	73.883

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,61 (-34,61)	103,86	444,82	-148,23	10,05	10,05	4,28
2	1,80	-2,80 (-2,81)	91,72	4963,46	-152,00	10,05	10,05	54,12
3	3,45	-26,20 (-32,27)	79,58	334,71	-135,71	10,05	10,05	4,21

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-41,00	151,62	0,00	0,00	3.698
2	1,80	0,00	-0,05	150,04	0,00	0,00	3273.253
3	3,45	0,00	25,93	148,46	0,00	0,00	5.726

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	39,33 (64,59)	41,11	67,01	105,27	10,05	10,05	1,63
2	1,75	-38,59 (-38,87)	41,11	117,42	-111,00	10,05	10,05	2,86
3	3,45	69,08 (69,08)	42,04	87,30	143,46	14,07	10,05	2,08
4	5,05	-36,66 (-38,31)	42,04	122,42	-111,57	10,05	10,05	2,91
5	6,75	37,87 (62,41)	42,04	71,22	105,75	10,05	10,05	1,69

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-107,95	143,46	0,00	0,00	1.329
2	1,75	0,00	11,58	143,46	0,00	0,00	12.390
3	3,45	2,01	-123,03	0,00	207,11	1092,06	1.683
4	5,05	0,00	-7,06	143,58	0,00	0,00	20.333
5	6,75	0,00	104,89	143,58	0,00	0,00	1.369

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-23,85 (-42,86)	22,72	55,09	-103,92	10,05	10,05	2,42
2	1,77	33,48 (34,47)	22,72	69,57	105,56	10,05	10,05	3,06
3	3,45	-68,93 (-68,93)	21,80	45,78	-138,90	10,05	14,07	2,02
4	5,12	30,23 (33,30)	21,80	69,07	105,50	10,05	10,05	3,17
5	6,75	-22,56 (-40,82)	21,80	55,51	-103,96	10,05	10,05	2,55

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	81,21	141,07	0,00	0,00	1.737
2	1,77	0,00	-10,64	141,07	0,00	0,00	13.260
3	3,45	2,01	108,70	0,00	207,11	1088,59	1.905
4	5,12	0,00	13,10	140,95	0,00	0,00	10.764
5	6,75	0,00	-78,06	140,95	0,00	0,00	1.806

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-39,33 (-39,33)	112,76	415,40	-144,89	10,05	10,05	3,68
2	1,80	-4,83 (-5,34)	96,99	4101,27	-225,74	10,05	10,05	42,29
3	3,45	-23,85 (-29,17)	81,21	397,84	-142,89	10,05	10,05	4,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	42,15	152,78	0,00	0,00	3.624
2	1,80	0,00	2,17	150,73	0,00	0,00	69.463
3	3,45	0,00	-22,72	148,67	0,00	0,00	6.544

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fr}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,85 (-1,07)	255,53	5253,05	-21,96	10,05	10,05	20,56
2	1,80	0,67 (0,85)	239,75	5260,31	18,70	10,05	10,05	21,94
3	3,45	2,19 (0,85)	223,97	5257,40	20,01	10,05	10,05	23,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	0,92	171,34	0,00	0,00	185.586
2	1,80	0,00	0,92	169,28	0,00	0,00	183.365
3	3,45	0,00	0,92	167,23	0,00	0,00	181.143

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-37,87 (-37,87)	109,61	421,32	-145,56	10,05	10,05	3,84
2	1,80	-4,25 (-4,75)	93,83	4258,66	-215,62	10,05	10,05	45,39
3	3,45	-22,56 (-27,66)	78,06	405,86	-143,80	10,05	10,05	5,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-41,13	152,37	0,00	0,00	3.704
2	1,80	0,00	-2,12	150,31	0,00	0,00	70.926
3	3,45	0,00	21,80	148,26	0,00	0,00	6.802

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	33,20 (53,00)	39,86	80,31	106,78	10,05	10,05	2,01
2	1,75	-29,26 (-29,37)	39,86	156,75	-115,47	10,05	10,05	3,93
3	3,45	53,00 (53,00)	40,78	112,50	146,23	14,07	10,05	2,76
4	5,05	-27,92 (-28,95)	40,78	163,74	-116,27	10,05	10,05	4,02
5	6,75	31,71 (51,11)	40,78	85,69	107,39	10,05	10,05	2,10

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-85,43	143,30	0,00	0,00	1.677
2	1,75	0,00	8,09	143,30	0,00	0,00	17.722
3	3,45	2,01	-95,24	0,00	207,11	1091,82	2.175
4	5,05	0,00	-4,43	143,42	0,00	0,00	32.369
5	6,75	0,00	82,91	143,42	0,00	0,00	1.730

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-21,39 (-36,61)	23,87	68,77	-105,47	10,05	10,05	2,88
2	1,77	25,76 (26,31)	23,87	98,80	108,89	10,05	10,05	4,14
3	3,45	-52,38 (-52,38)	22,96	64,22	-140,93	10,05	14,07	2,69
4	5,12	23,02 (25,12)	22,96	99,60	108,98	10,05	10,05	4,34
5	6,75	-20,43 (-35,03)	22,96	69,14	-105,51	10,05	10,05	3,01

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	65,02	141,22	0,00	0,00	2.172
2	1,77	0,00	-6,97	141,22	0,00	0,00	20.271
3	3,45	2,01	83,95	0,00	207,11	1088,81	2.467
4	5,12	0,00	8,96	141,10	0,00	0,00	15.747
5	6,75	0,00	-62,43	141,10	0,00	0,00	2.260

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-33,20 (-33,20)	89,29	378,34	-140,67	10,05	10,05	4,24
2	1,80	-0,54 (-0,79)	77,15	5183,83	-53,05	10,05	10,05	67,19
3	3,45	-21,39 (-26,98)	65,02	324,18	-134,51	10,05	10,05	4,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	41,00	149,72	0,00	0,00	3.652
2	1,80	0,00	1,08	148,15	0,00	0,00	137.745
3	3,45	0,00	-23,87	146,57	0,00	0,00	6.141

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,95 (-1,17)	197,87	5233,22	-30,87	10,05	10,05	26,45
2	1,80	0,55 (0,76)	185,74	5253,93	21,57	10,05	10,05	28,29
3	3,45	2,05 (0,95)	173,60	5237,86	28,78	10,05	10,05	30,17

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	0,91	163,84	0,00	0,00	179.837
2	1,80	0,00	0,91	162,26	0,00	0,00	178.105
3	3,45	0,00	0,91	160,68	0,00	0,00	176.374

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-31,71 (-31,71)	86,70	387,52	-141,72	10,05	10,05	4,47
2	1,80	-0,19 (-0,40)	74,56	5238,60	-28,45	10,05	10,05	70,26
3	3,45	-20,43 (-25,80)	62,43	326,01	-134,72	10,05	10,05	5,22

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-39,77	149,39	0,00	0,00	3.756
2	1,80	0,00	-0,92	147,81	0,00	0,00	161.321
3	3,45	0,00	22,96	146,23	0,00	0,00	6.370

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	34,67 (60,73)	42,84	74,90	106,17	10,05	10,05	1,75
2	1,75	-42,81 (-46,96)	42,84	99,40	-108,95	10,05	10,05	2,32
3	3,45	87,76 (87,76)	38,81	69,05	141,46	14,07	10,05	1,61
4	5,05	-48,89 (-50,76)	38,81	81,78	-106,95	10,05	10,05	2,11
5	6,75	46,39 (78,19)	38,81	51,37	103,49	10,05	10,05	1,32

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-111,37	143,69	0,00	0,00	1.290
2	1,75	0,00	17,74	143,69	0,00	0,00	8.100
3	3,45	2,01	-155,81	0,00	207,11	1092,38	1.329
4	5,05	0,00	-11,25	143,16	0,00	0,00	12.730
5	6,75	0,00	135,91	143,16	0,00	0,00	1.053

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-29,50 (-49,33)	23,60	49,39	-103,27	10,05	10,05	2,09
2	1,77	37,18 (40,15)	23,60	61,51	104,64	10,05	10,05	2,61
3	3,45	-93,89 (-93,89)	27,62	40,71	-138,34	10,05	14,07	1,47
4	5,12	51,70 (52,85)	27,62	54,27	103,82	10,05	10,05	1,96
5	6,75	-34,30 (-60,06)	27,62	47,40	-103,04	10,05	10,05	1,72

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	84,75	141,18	0,00	0,00	1.666
2	1,77	0,00	-12,68	141,18	0,00	0,00	11.133
3	3,45	2,01	154,14	0,00	207,11	1088,76	1.344
4	5,12	0,00	14,27	141,71	0,00	0,00	9.930
5	6,75	0,00	-110,08	141,71	0,00	0,00	1.287

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-34,67 (-34,67)	116,31	529,59	-157,87	10,05	10,05	4,55
2	1,80	-7,18 (-7,40)	100,53	3509,95	-258,46	10,05	10,05	34,91
3	3,45	-29,50 (-34,67)	84,75	330,60	-135,24	10,05	10,05	3,90

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	36,78	153,24	0,00	0,00	4.166
2	1,80	0,00	-0,95	151,19	0,00	0,00	158.426
3	3,45	0,00	-23,60	149,13	0,00	0,00	6.320

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	3,69 (4,64)	318,02	5135,25	74,86	10,05	10,05	16,15
2	1,80	-2,95 (-3,69)	302,25	5161,49	-63,07	10,05	10,05	17,08
3	3,45	-9,60 (-3,69)	286,47	5153,97	-66,45	10,05	10,05	17,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4,03	179,46	0,00	0,00	44.555
2	1,80	0,00	-4,03	177,41	0,00	0,00	44.046
3	3,45	0,00	-4,03	175,36	0,00	0,00	43.537

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-46,39 (-46,39)	141,63	456,69	-149,58	10,05	10,05	3,22
2	1,80	-10,38 (-10,65)	125,86	3205,19	-271,22	10,05	10,05	25,47
3	3,45	-34,30 (-40,76)	110,08	380,60	-140,93	10,05	10,05	3,46

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-45,01	156,53	0,00	0,00	3.478
2	1,80	0,00	-1,14	154,48	0,00	0,00	135.038
3	3,45	0,00	27,62	152,43	0,00	0,00	5.518

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	28,45 (49,20)	42,11	92,59	108,18	10,05	10,05	2,20
2	1,75	-33,36 (-36,62)	42,11	129,20	-112,34	10,05	10,05	3,07
3	3,45	68,04 (68,04)	37,90	88,91	143,64	14,07	10,05	2,11
4	5,05	-37,83 (-39,04)	37,90	106,57	-109,77	10,05	10,05	2,81
5	6,75	39,98 (65,51)	37,90	60,47	104,53	10,05	10,05	1,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-88,71	143,59	0,00	0,00	1.619
2	1,75	0,00	13,92	143,59	0,00	0,00	10.316
3	3,45	2,01	-122,20	0,00	207,11	1092,24	1.695
4	5,05	0,00	-7,31	143,04	0,00	0,00	19.570
5	6,75	0,00	109,07	143,04	0,00	0,00	1.311

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-26,82 (-42,84)	24,48	59,69	-104,44	10,05	10,05	2,44
2	1,77	28,97 (30,91)	24,48	85,01	107,32	10,05	10,05	3,47
3	3,45	-74,24 (-74,24)	28,70	54,05	-139,81	10,05	14,07	1,88
4	5,12	41,20 (41,91)	28,70	72,52	105,90	10,05	10,05	2,53
5	6,75	-30,05 (-50,97)	28,70	58,74	-104,33	10,05	10,05	2,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	68,44	141,30	0,00	0,00	2.064
2	1,77	0,00	-8,30	141,30	0,00	0,00	17.024
3	3,45	2,01	122,96	0,00	207,11	1088,92	1.684
4	5,12	0,00	10,26	141,85	0,00	0,00	13.824
5	6,75	0,00	-89,41	141,85	0,00	0,00	1.587

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-28,45 (-28,45)	92,71	505,70	-155,16	10,05	10,05	5,45
2	1,80	-2,91 (-3,38)	80,58	4572,02	-191,96	10,05	10,05	56,74
3	3,45	-26,82 (-28,45)	68,44	323,45	-134,43	10,05	10,05	4,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	35,45	150,17	0,00	0,00	4.237
2	1,80	0,00	-2,01	148,59	0,00	0,00	73.929
3	3,45	0,00	-24,48	147,01	0,00	0,00	6.005

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

1	0,15	4,58 (5,57)	251,00	5052,45	112,04	10,05	10,05	20,13
2	1,80	-2,38 (-3,36)	238,86	5140,85	-72,34	10,05	10,05	21,52
3	3,45	-9,33 (-4,58)	226,73	5073,73	-102,48	10,05	10,05	22,38

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-4,21	170,75	0,00	0,00	40.509
2	1,80	0,00	-4,21	169,17	0,00	0,00	40.135
3	3,45	0,00	-4,21	167,59	0,00	0,00	39.761

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-39,98 (-39,98)	113,68	410,28	-144,31	10,05	10,05	3,61
2	1,80	-4,74 (-4,86)	101,54	4354,41	-208,39	10,05	10,05	42,88
3	3,45	-30,05 (-36,77)	89,41	328,25	-134,98	10,05	10,05	3,67

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-44,70	152,90	0,00	0,00	3.421
2	1,80	0,00	-0,51	151,32	0,00	0,00	297.585
3	3,45	0,00	28,70	149,74	0,00	0,00	5.218

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	35,25 (58,59)	41,38	74,98	106,18	10,05	10,05	1,81
2	1,75	-36,10 (-38,95)	41,38	117,98	-111,07	10,05	10,05	2,85
3	3,45	67,47 (67,47)	39,77	88,04	143,55	14,07	10,05	2,13
4	5,05	-38,18 (-39,33)	39,77	111,55	-110,34	10,05	10,05	2,81
5	6,75	39,94 (65,58)	39,77	63,60	104,88	10,05	10,05	1,60

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-99,75	143,50	0,00	0,00	1.439
2	1,75	0,00	12,19	143,50	0,00	0,00	11.772
3	3,45	2,01	-122,76	0,00	207,11	1092,11	1.687
4	5,05	0,00	-6,69	143,29	0,00	0,00	21.432
5	6,75	0,00	109,56	143,29	0,00	0,00	1.308

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-22,78 (-39,81)	21,39	55,87	-104,00	10,05	10,05	2,61
2	1,77	30,12 (32,84)	21,39	68,67	105,46	10,05	10,05	3,21
3	3,45	-72,57 (-72,57)	23,00	43,95	-138,70	10,05	14,07	1,91
4	5,12	35,92 (37,11)	23,00	65,10	105,05	10,05	10,05	2,83
5	6,75	-24,70 (-44,10)	23,00	54,13	-103,81	10,05	10,05	2,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	72,76	140,90	0,00	0,00	1.936
2	1,77	0,00	-11,65	140,90	0,00	0,00	12.097
3	3,45	2,01	115,08	0,00	207,11	1088,34	1.800
4	5,12	0,00	12,30	141,11	0,00	0,00	11.475

5	6,75	0,00	-82,90	141,11	0,00	0,00	1.702
---	------	------	--------	--------	------	------	-------

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-35,25 (-35,25)	104,32	435,54	-147,18	10,05	10,05	4,18
2	1,80	-4,11 (-4,40)	88,54	4288,80	-213,34	10,05	10,05	48,44
3	3,45	-22,78 (-27,79)	72,76	364,13	-139,06	10,05	10,05	5,00

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,00	151,68	0,00	0,00	3.890
2	1,80	0,00	1,26	149,63	0,00	0,00	119.018
3	3,45	0,00	-21,39	147,58	0,00	0,00	6.901

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1,48 (1,85)	253,00	5216,81	38,24	10,05	10,05	20,62
2	1,80	-1,18 (-1,48)	237,22	5229,43	-32,57	10,05	10,05	22,04
3	3,45	-3,84 (-1,48)	221,44	5224,34	-34,86	10,05	10,05	23,59

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-1,61	171,01	0,00	0,00	106.142
2	1,80	0,00	-1,61	168,96	0,00	0,00	104.869
3	3,45	0,00	-1,61	166,90	0,00	0,00	103.596

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-39,94 (-39,94)	114,45	415,09	-144,85	10,05	10,05	3,63
2	1,80	-5,39 (-5,88)	98,67	3948,34	-235,37	10,05	10,05	40,01
3	3,45	-24,70 (-30,08)	82,90	391,88	-142,21	10,05	10,05	4,73

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-42,28	153,00	0,00	0,00	3.618
2	1,80	0,00	-2,10	150,94	0,00	0,00	71.999
3	3,45	0,00	23,00	148,89	0,00	0,00	6.475

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	29,24 (47,63)	40,18	91,12	108,01	10,05	10,05	2,27
2	1,75	-27,41 (-29,50)	40,18	157,35	-115,54	10,05	10,05	3,92
3	3,45	51,26 (51,26)	38,49	114,83	146,49	14,07	10,05	2,86
4	5,05	-29,00 (-29,66)	38,49	148,68	-114,56	10,05	10,05	3,86
5	6,75	33,86 (51,26)	38,49	80,18	106,77	10,05	10,05	2,08

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-78,57	143,34	0,00	0,00	1.824
2	1,75	0,00	8,93	143,34	0,00	0,00	16.045
3	3,45	2,01	-94,59	0,00	207,11	1091,88	2.189
4	5,05	0,00	-3,82	143,12	0,00	0,00	37.422
5	6,75	0,00	86,72	143,12	0,00	0,00	1.650

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-20,67 (-34,24)	22,38	68,95	-105,49	10,05	10,05	3,08
2	1,77	22,95 (24,75)	22,38	98,42	108,84	10,05	10,05	4,40
3	3,45	-55,82 (-55,82)	24,07	60,59	-140,53	10,05	14,07	2,52
4	5,12	27,85 (28,56)	24,07	90,99	108,00	10,05	10,05	3,78
5	6,75	-21,97 (-37,49)	24,07	67,62	-105,34	10,05	10,05	2,81

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	57,97	141,03	0,00	0,00	2.433
2	1,77	0,00	-7,68	141,03	0,00	0,00	18.368
3	3,45	2,01	89,58	0,00	207,11	1088,53	2.312
4	5,12	0,00	8,47	141,25	0,00	0,00	16.669
5	6,75	0,00	-66,36	141,25	0,00	0,00	2.129

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-29,24 (-29,24)	82,24	403,80	-143,57	10,05	10,05	4,91
2	1,80	-0,24 (-0,26)	70,11	5258,79	-19,38	10,05	10,05	75,01
3	3,45	-20,67 (-25,91)	57,97	293,02	-130,97	10,05	10,05	5,05

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	37,55	148,81	0,00	0,00	3.963
2	1,80	0,00	0,09	147,23	0,00	0,00	1567.293
3	3,45	0,00	-22,38	145,65	0,00	0,00	6.508

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	1,83 (2,23)	195,76	5170,99	58,81	10,05	10,05	26,41
2	1,80	-0,95 (-1,34)	183,63	5216,89	-38,20	10,05	10,05	28,41
3	3,45	-3,73 (-1,83)	171,49	5178,76	-55,32	10,05	10,05	30,20

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-1,69	163,57	0,00	0,00	97.014
2	1,80	0,00	-1,69	161,99	0,00	0,00	96.078
3	3,45	0,00	-1,69	160,41	0,00	0,00	95.143

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-33,86 (-33,86)	90,63	375,79	-140,38	10,05	10,05	4,15
2	1,80	-0,97 (-1,23)	78,49	5123,83	-79,98	10,05	10,05	65,28
3	3,45	-21,97 (-27,60)	66,36	323,17	-134,40	10,05	10,05	4,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-41,25	149,90	0,00	0,00	3.634
2	1,80	0,00	-1,10	148,32	0,00	0,00	134.677
3	3,45	0,00	24,07	146,74	0,00	0,00	6.098

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	52,61 (61,76)	19,52	32,02	101,29	10,05	10,05	1,64
2	1,75	-7,84 (-10,89)	23,23	275,13	-128,94	10,05	10,05	11,84
3	3,45	61,76 (61,76)	57,02	137,55	148,99	14,07	10,05	2,41
4	5,05	-33,53 (-37,82)	60,73	191,81	-119,46	10,05	10,05	3,16
5	6,75	7,47 (25,73)	64,67	343,55	136,72	10,05	10,05	5,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-58,37	140,65	0,00	0,00	2.410
2	1,75	0,00	-13,02	141,14	0,00	0,00	10.841
3	3,45	2,01	-96,54	0,00	207,11	1089,43	2.145
4	5,05	0,00	-18,34	146,01	0,00	0,00	7.962
5	6,75	0,00	78,04	146,52	0,00	0,00	1.877

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1,65 (-10,97)	31,12	408,82	-144,14	10,05	10,05	13,14
2	1,77	17,32 (21,18)	34,89	197,94	120,16	10,05	10,05	5,67
3	3,45	-21,60 (-33,97)	16,57	118,03	-146,84	10,05	14,07	3,04
4	5,12	18,24 (19,47)	20,45	116,46	110,89	10,05	10,05	5,69
5	6,75	-36,13 (-48,24)	24,22	52,00	-103,56	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,86	142,16	0,00	0,00	3.567
2	1,77	0,00	-16,51	142,65	0,00	0,00	8.638
3	3,45	2,01	52,85	0,00	207,11	1091,62	3.919
4	5,12	0,00	-5,26	140,78	0,00	0,00	26.752
5	6,75	0,00	-61,65	141,26	0,00	0,00	2.291

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

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-52,61 (-52,61)	60,31	128,71	-112,29	10,05	10,05	2,13
2	1,80	14,48 (17,52)	50,08	413,68	144,69	10,05	10,05	8,26
3	3,45	-1,65 (-8,93)	39,86	866,37	-194,11	10,05	10,05	21,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	69,74	145,96	0,00	0,00	2.093
2	1,80	0,00	13,50	144,63	0,00	0,00	10.710
3	3,45	0,00	-31,12	143,30	0,00	0,00	4.604

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 11 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-48,45 (-37,44)	147,94	700,80	-177,34	10,05	10,05	4,74
2	1,80	-2,35 (-8,44)	137,71	3895,08	-238,72	10,05	10,05	28,28
3	3,45	37,44 (42,63)	127,49	442,50	147,97	10,05	10,05	3,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	29,85	157,35	0,00	0,00	5.272
2	1,80	0,00	26,02	156,02	0,00	0,00	5.995
3	3,45	0,00	22,20	154,69	0,00	0,00	6.968

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

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-7,47 (-10,88)	82,10	2126,97	-281,97	10,05	10,05	25,91
2	1,80	-5,80 (-8,28)	71,88	2514,50	-289,76	10,05	10,05	34,98
3	3,45	-36,13 (-36,13)	61,65	206,74	-121,16	10,05	10,05	3,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-14,58	148,79	0,00	0,00	10.204
2	1,80	0,00	10,62	147,46	0,00	0,00	13.880
3	3,45	0,00	24,22	146,13	0,00	0,00	6.034

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	58,57 (67,65)	21,76	32,61	101,36	10,05	10,05	1,50
2	1,75	-10,19 (-13,45)	25,47	235,77	-124,46	10,05	10,05	9,26
3	3,45	67,65 (67,65)	61,01	134,01	148,60	14,07	10,05	2,20
4	5,05	-37,82 (-42,42)	64,72	180,26	-118,15	10,05	10,05	2,79
5	6,75	9,96 (30,61)	68,65	294,05	131,09	10,05	10,05	4,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-67,35	140,95	0,00	0,00	2.093
2	1,75	0,00	-13,91	141,43	0,00	0,00	10.165
3	3,45	2,01	-107,16	0,00	207,11	1089,85	1.933
4	5,05	0,00	-19,67	146,53	0,00	0,00	7.450
5	6,75	0,00	88,24	147,04	0,00	0,00	1.666

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,20 (-9,90)	32,26	505,34	-155,11	10,05	10,05	15,66
2	1,77	18,33 (22,69)	36,03	189,17	119,16	10,05	10,05	5,25
3	3,45	-24,88 (-38,34)	15,96	109,43	-145,90	10,05	14,07	2,74
4	5,12	19,55 (20,59)	19,84	105,64	109,66	10,05	10,05	5,33
5	6,75	-36,60 (-51,72)	23,60	47,01	-103,00	10,05	10,05	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	41,47	142,31	0,00	0,00	3.432
2	1,77	0,00	-18,67	142,80	0,00	0,00	7.650
3	3,45	2,01	57,52	0,00	207,11	1091,83	3.600
4	5,12	0,00	-4,47	140,70	0,00	0,00	31.490
5	6,75	0,00	-64,62	141,19	0,00	0,00	2.185

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-58,57 (-58,57)	69,56	134,10	-112,90	10,05	10,05	1,93
2	1,80	15,01 (18,70)	55,52	437,68	147,42	10,05	10,05	7,88
3	3,45	-0,20 (-7,75)	41,47	1214,56	-226,91	10,05	10,05	29,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	75,37	147,16	0,00	0,00	1.953
2	1,80	0,00	15,75	145,33	0,00	0,00	9.229
3	3,45	0,00	-32,26	143,51	0,00	0,00	4.448

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-51,64 (-40,01)	166,29	763,81	-183,77	10,05	10,05	4,59
2	1,80	-2,66 (-9,16)	152,25	3930,25	-236,51	10,05	10,05	25,82
3	3,45	40,01 (45,61)	138,20	451,35	148,98	10,05	10,05	3,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	31,60	159,73	0,00	0,00	5.055
2	1,80	0,00	27,77	157,91	0,00	0,00	5.685
3	3,45	0,00	23,95	156,08	0,00	0,00	6.517

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-9,96 (-13,51)	92,72	1853,04	-270,09	10,05	10,05	19,99
2	1,80	-7,27 (-9,61)	78,67	2352,36	-287,49	10,05	10,05	29,90
3	3,45	-36,60 (-36,60)	64,62	215,77	-122,19	10,05	10,05	3,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-15,19	150,17	0,00	0,00	9.883
2	1,80	0,00	10,01	148,34	0,00	0,00	14.818
3	3,45	0,00	23,60	146,52	0,00	0,00	6.207

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	58,57 (67,65)	21,76	32,61	101,36	10,05	10,05	1,50
2	1,75	-10,19 (-13,45)	25,47	235,77	-124,46	10,05	10,05	9,26
3	3,45	67,65 (67,65)	61,01	134,01	148,60	14,07	10,05	2,20
4	5,05	-37,82 (-42,42)	64,72	180,26	-118,15	10,05	10,05	2,79
5	6,75	9,96 (30,61)	68,65	294,05	131,09	10,05	10,05	4,28

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-67,35	140,95	0,00	0,00	2.093
2	1,75	0,00	-13,91	141,43	0,00	0,00	10.165
3	3,45	2,01	-107,16	0,00	207,11	1089,85	1.933
4	5,05	0,00	-19,67	146,53	0,00	0,00	7.450
5	6,75	0,00	88,24	147,04	0,00	0,00	1.666

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-0,20 (-9,90)	32,26	505,34	-155,11	10,05	10,05	15,66
2	1,77	18,33 (22,69)	36,03	189,17	119,16	10,05	10,05	5,25
3	3,45	-24,88 (-38,34)	15,96	109,43	-145,90	10,05	14,07	2,74
4	5,12	19,55 (20,59)	19,84	105,64	109,66	10,05	10,05	5,33
5	6,75	-36,60 (-51,72)	23,60	47,01	-103,00	10,05	10,05	1,99

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	41,47	142,31	0,00	0,00	3.432
2	1,77	0,00	-18,67	142,80	0,00	0,00	7.650
3	3,45	2,01	57,52	0,00	207,11	1091,83	3.600
4	5,12	0,00	-4,47	140,70	0,00	0,00	31.490
5	6,75	0,00	-64,62	141,19	0,00	0,00	2.185

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-58,57 (-58,57)	69,56	134,10	-112,90	10,05	10,05	1,93
2	1,80	15,01 (18,70)	55,52	437,68	147,42	10,05	10,05	7,88
3	3,45	-0,20 (-7,75)	41,47	1214,56	-226,91	10,05	10,05	29,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	75,37	147,16	0,00	0,00	1.953
2	1,80	0,00	15,75	145,33	0,00	0,00	9.229
3	3,45	0,00	-32,26	143,51	0,00	0,00	4.448

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-51,64 (-40,01)	166,29	763,81	-183,77	10,05	10,05	4,59
2	1,80	-2,66 (-9,16)	152,25	3930,25	-236,51	10,05	10,05	25,82
3	3,45	40,01 (45,61)	138,20	451,35	148,98	10,05	10,05	3,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	31,60	159,73	0,00	0,00	5.055
2	1,80	0,00	27,77	157,91	0,00	0,00	5.685
3	3,45	0,00	23,95	156,08	0,00	0,00	6.517

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-9,96 (-13,51)	92,72	1853,04	-270,09	10,05	10,05	19,99
2	1,80	-7,27 (-9,61)	78,67	2352,36	-287,49	10,05	10,05	29,90
3	3,45	-36,60 (-36,60)	64,62	215,77	-122,19	10,05	10,05	3,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-15,19	150,17	0,00	0,00	9.883
2	1,80	0,00	10,01	148,34	0,00	0,00	14.818
3	3,45	0,00	23,60	146,52	0,00	0,00	6.207

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	52,61 (61,76)	19,52	32,02	101,29	10,05	10,05	1,64
2	1,75	-7,84 (-10,89)	23,23	275,13	-128,94	10,05	10,05	11,84
3	3,45	61,76 (61,76)	57,02	137,55	148,99	14,07	10,05	2,41
4	5,05	-33,53 (-37,82)	60,73	191,81	-119,46	10,05	10,05	3,16
5	6,75	7,47 (25,73)	64,67	343,55	136,72	10,05	10,05	5,31

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-58,37	140,65	0,00	0,00	2.410
2	1,75	0,00	-13,02	141,14	0,00	0,00	10.841
3	3,45	2,01	-96,54	0,00	207,11	1089,43	2.145
4	5,05	0,00	-18,34	146,01	0,00	0,00	7.962
5	6,75	0,00	78,04	146,52	0,00	0,00	1.877

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-1,65 (-10,97)	31,12	408,82	-144,14	10,05	10,05	13,14
2	1,77	17,32 (21,18)	34,89	197,94	120,16	10,05	10,05	5,67
3	3,45	-21,60 (-33,97)	16,57	118,03	-146,84	10,05	14,07	3,04
4	5,12	18,24 (19,47)	20,45	116,46	110,89	10,05	10,05	5,69
5	6,75	-36,13 (-48,24)	24,22	52,00	-103,56	10,05	10,05	2,15

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	39,86	142,16	0,00	0,00	3.567
2	1,77	0,00	-16,51	142,65	0,00	0,00	8.638
3	3,45	2,01	52,85	0,00	207,11	1091,62	3.919

4	5,12	0,00	-5,26	140,78	0,00	0,00	26.752
5	6,75	0,00	-61,65	141,26	0,00	0,00	2.291

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-52,61 (-52,61)	60,31	128,71	-112,29	10,05	10,05	2,13
2	1,80	14,48 (17,52)	50,08	413,68	144,69	10,05	10,05	8,26
3	3,45	-1,65 (-8,93)	39,86	866,37	-194,11	10,05	10,05	21,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	69,74	145,96	0,00	0,00	2.093
2	1,80	0,00	13,50	144,63	0,00	0,00	10.710
3	3,45	0,00	-31,12	143,30	0,00	0,00	4.604

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-48,45 (-37,44)	147,94	700,80	-177,34	10,05	10,05	4,74
2	1,80	-2,35 (-8,44)	137,71	3895,08	-238,72	10,05	10,05	28,28
3	3,45	37,44 (42,63)	127,49	442,50	147,97	10,05	10,05	3,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	29,85	157,35	0,00	0,00	5.272
2	1,80	0,00	26,02	156,02	0,00	0,00	5.995
3	3,45	0,00	22,20	154,69	0,00	0,00	6.968

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-7,47 (-10,88)	82,10	2126,97	-281,97	10,05	10,05	25,91
2	1,80	-5,80 (-8,28)	71,88	2514,50	-289,76	10,05	10,05	34,98
3	3,45	-36,13 (-36,13)	61,65	206,74	-121,16	10,05	10,05	3,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-14,58	148,79	0,00	0,00	10.204
2	1,80	0,00	10,62	147,46	0,00	0,00	13.880
3	3,45	0,00	24,22	146,13	0,00	0,00	6.034

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	7,47 (25,73)	64,67	343,55	136,72	10,05	10,05	5,31
2	1,75	-35,46 (-38,55)	60,95	188,26	-119,06	10,05	10,05	3,09
3	3,45	13,31 (24,00)	27,17	158,25	151,26	14,07	10,05	2,78
4	5,05	-9,26 (-13,06)	23,46	220,52	-122,73	10,05	10,05	9,40
5	6,75	52,61 (54,50)	19,52	36,46	101,80	10,05	10,05	1,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-78,04	146,52	0,00	0,00	1.877
2	1,75	0,00	21,55	146,04	0,00	0,00	6.776
3	3,45	2,01	-45,69	0,00	207,11	1095,05	4.533
4	5,05	0,00	16,23	141,17	0,00	0,00	8.697
5	6,75	0,00	58,37	140,65	0,00	0,00	2.410

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-36,13 (-50,56)	24,22	49,47	-103,28	10,05	10,05	2,04
2	1,77	18,24 (19,48)	20,45	116,46	110,89	10,05	10,05	5,69
3	3,45	-59,04 (-59,04)	38,77	94,75	-144,28	10,05	14,07	2,44
4	5,12	17,31 (21,18)	34,89	197,99	120,17	10,05	10,05	5,67
5	6,75	-1,65 (-10,97)	31,12	408,82	-144,14	10,05	10,05	13,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	61,65	141,26	0,00	0,00	2.291
2	1,77	0,00	5,28	140,78	0,00	0,00	26.661
3	3,45	2,01	74,64	0,00	207,11	1087,44	2.775
4	5,12	0,00	16,53	142,65	0,00	0,00	8.629
5	6,75	0,00	-39,86	142,16	0,00	0,00	3.567

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-7,47 (-10,88)	82,10	2126,97	-281,97	10,05	10,05	25,91
2	1,80	-5,80 (-8,28)	71,88	2514,50	-289,76	10,05	10,05	34,98
3	3,45	-36,13 (-36,13)	61,65	206,74	-121,16	10,05	10,05	3,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	14,58	148,79	0,00	0,00	10.204
2	1,80	0,00	-10,62	147,46	0,00	0,00	13.880
3	3,45	0,00	-24,22	146,13	0,00	0,00	6.034

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	48,45 (37,44)	147,94	700,80	177,34	10,05	10,05	4,74
2	1,80	2,35 (8,44)	137,71	3895,08	238,72	10,05	10,05	28,28
3	3,45	-37,44 (-42,63)	127,49	442,50	-147,97	10,05	10,05	3,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-29,85	157,35	0,00	0,00	5.272
2	1,80	0,00	-26,02	156,02	0,00	0,00	5.995
3	3,45	0,00	-22,20	154,69	0,00	0,00	6.968

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-52,61 (-52,61)	60,31	128,71	-112,29	10,05	10,05	2,13
2	1,80	14,48 (17,52)	50,08	413,68	144,69	10,05	10,05	8,26
3	3,45	-1,65 (-8,93)	39,86	866,37	-194,11	10,05	10,05	21,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-69,74	145,96	0,00	0,00	2.093
2	1,80	0,00	-13,50	144,63	0,00	0,00	10.710
3	3,45	0,00	31,12	143,30	0,00	0,00	4.604

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	9,96 (30,61)	68,65	294,05	131,09	10,05	10,05	4,28
2	1,75	-39,89 (-42,99)	64,94	178,12	-117,91	10,05	10,05	2,74
3	3,45	16,00 (28,36)	29,41	154,44	150,84	14,07	10,05	2,53
4	5,05	-11,70 (-15,76)	25,70	195,40	-119,87	10,05	10,05	7,60
5	6,75	58,57 (59,59)	21,76	37,21	101,88	10,05	10,05	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-88,24	147,04	0,00	0,00	1.666
2	1,75	0,00	23,11	146,56	0,00	0,00	6.343
3	3,45	2,01	-52,83	0,00	207,11	1095,80	3.921
4	5,05	0,00	17,35	141,46	0,00	0,00	8.153
5	6,75	0,00	67,35	140,95	0,00	0,00	2.093

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-36,60 (-51,72)	23,60	47,01	-103,00	10,05	10,05	1,99
2	1,77	19,55 (20,60)	19,84	105,64	109,66	10,05	10,05	5,32
3	3,45	-64,89 (-64,89)	39,91	88,30	-143,57	10,05	14,07	2,21
4	5,12	18,32 (22,69)	36,03	189,23	119,17	10,05	10,05	5,25
5	6,75	-0,20 (-9,90)	32,26	505,34	-155,11	10,05	10,05	15,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	64,62	141,19	0,00	0,00	2.185
2	1,77	0,00	4,49	140,70	0,00	0,00	31.355
3	3,45	2,01	80,68	0,00	207,11	1087,32	2.567
4	5,12	0,00	18,69	142,80	0,00	0,00	7.642
5	6,75	0,00	-41,47	142,31	0,00	0,00	3.432

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-9,96 (-13,51)	92,72	1853,04	-270,09	10,05	10,05	19,99
2	1,80	-7,27 (-9,61)	78,67	2352,36	-287,49	10,05	10,05	29,90
3	3,45	-36,60 (-36,60)	64,62	215,77	-122,19	10,05	10,05	3,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	15,19	150,17	0,00	0,00	9.883
2	1,80	0,00	-10,01	148,34	0,00	0,00	14.818
3	3,45	0,00	-23,60	146,52	0,00	0,00	6.207

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	51,64 (40,01)	166,29	763,81	183,77	10,05	10,05	4,59
2	1,80	2,66 (9,16)	152,25	3930,25	236,51	10,05	10,05	25,82
3	3,45	-40,01 (-45,61)	138,20	451,35	-148,98	10,05	10,05	3,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-31,60	159,73	0,00	0,00	5.055
2	1,80	0,00	-27,77	157,91	0,00	0,00	5.685
3	3,45	0,00	-23,95	156,08	0,00	0,00	6.517

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-58,57 (-58,57)	69,56	134,10	-112,90	10,05	10,05	1,93
2	1,80	15,01 (18,70)	55,52	437,68	147,42	10,05	10,05	7,88
3	3,45	-0,20 (-7,75)	41,47	1214,56	-226,91	10,05	10,05	29,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-75,37	147,16	0,00	0,00	1.953
2	1,80	0,00	-15,75	145,33	0,00	0,00	9.229
3	3,45	0,00	32,26	143,51	0,00	0,00	4.448

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	9,96 (30,61)	68,65	294,05	131,09	10,05	10,05	4,28
2	1,75	-39,89 (-42,99)	64,94	178,12	-117,91	10,05	10,05	2,74
3	3,45	16,00 (28,36)	29,41	154,44	150,84	14,07	10,05	2,53
4	5,05	-11,70 (-15,76)	25,70	195,40	-119,87	10,05	10,05	7,60
5	6,75	58,57 (59,59)	21,76	37,21	101,88	10,05	10,05	1,71

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-88,24	147,04	0,00	0,00	1.666
2	1,75	0,00	23,11	146,56	0,00	0,00	6.343
3	3,45	2,01	-52,83	0,00	207,11	1095,80	3.921
4	5,05	0,00	17,35	141,46	0,00	0,00	8.153
5	6,75	0,00	67,35	140,95	0,00	0,00	2.093

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-36,60 (-51,72)	23,60	47,01	-103,00	10,05	10,05	1,99
2	1,77	19,55 (20,60)	19,84	105,64	109,66	10,05	10,05	5,32
3	3,45	-64,89 (-64,89)	39,91	88,30	-143,57	10,05	14,07	2,21
4	5,12	18,32 (22,69)	36,03	189,23	119,17	10,05	10,05	5,25
5	6,75	-0,20 (-9,90)	32,26	505,34	-155,11	10,05	10,05	15,66

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	64,62	141,19	0,00	0,00	2.185
2	1,77	0,00	4,49	140,70	0,00	0,00	31.355
3	3,45	2,01	80,68	0,00	207,11	1087,32	2.567
4	5,12	0,00	18,69	142,80	0,00	0,00	7.642
5	6,75	0,00	-41,47	142,31	0,00	0,00	3.432

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-9,96 (-13,51)	92,72	1853,04	-270,09	10,05	10,05	19,99
2	1,80	-7,27 (-9,61)	78,67	2352,36	-287,49	10,05	10,05	29,90
3	3,45	-36,60 (-36,60)	64,62	215,77	-122,19	10,05	10,05	3,34

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	15,19	150,17	0,00	0,00	9.883
2	1,80	0,00	-10,01	148,34	0,00	0,00	14.818
3	3,45	0,00	-23,60	146,52	0,00	0,00	6.207

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	51,64 (40,01)	166,29	763,81	183,77	10,05	10,05	4,59
2	1,80	2,66 (9,16)	152,25	3930,25	236,51	10,05	10,05	25,82
3	3,45	-40,01 (-45,61)	138,20	451,35	-148,98	10,05	10,05	3,27

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-31,60	159,73	0,00	0,00	5.055
2	1,80	0,00	-27,77	157,91	0,00	0,00	5.685
3	3,45	0,00	-23,95	156,08	0,00	0,00	6.517

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-58,57 (-58,57)	69,56	134,10	-112,90	10,05	10,05	1,93
2	1,80	15,01 (18,70)	55,52	437,68	147,42	10,05	10,05	7,88
3	3,45	-0,20 (-7,75)	41,47	1214,56	-226,91	10,05	10,05	29,29

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Red}	FS
1	0,15	0,00	-75,37	147,16	0,00	0,00	1.953
2	1,80	0,00	-15,75	145,33	0,00	0,00	9.229

3	3,45	0,00	32,26	143,51	0,00	0,00	4.448
---	------	------	-------	--------	------	------	-------

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	7,47 (25,73)	64,67	343,55	136,72	10,05	10,05	5,31
2	1,75	-35,46 (-38,55)	60,95	188,26	-119,06	10,05	10,05	3,09
3	3,45	13,31 (24,00)	27,17	158,25	151,26	14,07	10,05	2,78
4	5,05	-9,26 (-13,06)	23,46	220,52	-122,73	10,05	10,05	9,40
5	6,75	52,61 (54,50)	19,52	36,46	101,80	10,05	10,05	1,87

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-78,04	146,52	0,00	0,00	1.877
2	1,75	0,00	21,55	146,04	0,00	0,00	6.776
3	3,45	2,01	-45,69	0,00	207,11	1095,05	4.533
4	5,05	0,00	16,23	141,17	0,00	0,00	8.697
5	6,75	0,00	58,37	140,65	0,00	0,00	2.410

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-36,13 (-50,56)	24,22	49,47	-103,28	10,05	10,05	2,04
2	1,77	18,24 (19,48)	20,45	116,46	110,89	10,05	10,05	5,69
3	3,45	-59,04 (-59,04)	38,77	94,75	-144,28	10,05	14,07	2,44
4	5,12	17,31 (21,18)	34,89	197,99	120,17	10,05	10,05	5,67
5	6,75	-1,65 (-10,97)	31,12	408,82	-144,14	10,05	10,05	13,14

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	61,65	141,26	0,00	0,00	2.291
2	1,77	0,00	5,28	140,78	0,00	0,00	26.661
3	3,45	2,01	74,64	0,00	207,11	1087,44	2.775
4	5,12	0,00	16,53	142,65	0,00	0,00	8.629
5	6,75	0,00	-39,86	142,16	0,00	0,00	3.567

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-7,47 (-10,88)	82,10	2126,97	-281,97	10,05	10,05	25,91
2	1,80	-5,80 (-8,28)	71,88	2514,50	-289,76	10,05	10,05	34,98
3	3,45	-36,13 (-36,13)	61,65	206,74	-121,16	10,05	10,05	3,35

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	14,58	148,79	0,00	0,00	10.204
2	1,80	0,00	-10,62	147,46	0,00	0,00	13.880
3	3,45	0,00	-24,22	146,13	0,00	0,00	6.034

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	48,45 (37,44)	147,94	700,80	177,34	10,05	10,05	4,74
2	1,80	2,35 (8,44)	137,71	3895,08	238,72	10,05	10,05	28,28
3	3,45	-37,44 (-42,63)	127,49	442,50	-147,97	10,05	10,05	3,47

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-29,85	157,35	0,00	0,00	5.272
2	1,80	0,00	-26,02	156,02	0,00	0,00	5.995
3	3,45	0,00	-22,20	154,69	0,00	0,00	6.968

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	-52,61 (-52,61)	60,31	128,71	-112,29	10,05	10,05	2,13
2	1,80	14,48 (17,52)	50,08	413,68	144,69	10,05	10,05	8,26
3	3,45	-1,65 (-8,93)	39,86	866,37	-194,11	10,05	10,05	21,74

Verifiche taglio

N°	X	A _{sw}	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	FS
1	0,15	0,00	-69,74	145,96	0,00	0,00	2.093
2	1,80	0,00	-13,50	144,63	0,00	0,00	10.710
3	3,45	0,00	31,12	143,30	0,00	0,00	4.604

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 MPa
σ_{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espressa in MPa
σ_c	Tensione nel calcestruzzo, espressa in MPa
τ_c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espressa in MPa
A_{sv}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	34,42	32,47	10,05	10,05	25,76	130,42	3,61
2	1,75	-37,42	32,47	10,05	10,05	143,13	27,75	3,92
3	3,45	69,85	34,18	14,07	10,05	50,37	202,94	6,43
4	5,05	-34,48	34,18	10,05	10,05	129,84	25,94	3,62
5	6,75	31,71	34,18	10,05	10,05	24,10	118,11	3,33

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-24,28	20,44	10,05	10,05	93,18	17,95	2,54
2	1,77	34,49	20,44	10,05	10,05	24,73	136,52	3,60
3	3,45	-64,54	18,73	10,05	14,07	203,78	48,44	6,29
4	5,12	28,48	18,73	10,05	10,05	20,59	111,85	2,98
5	6,75	-21,88	18,73	10,05	10,05	83,82	16,20	2,29

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-34,42	104,50	10,05	10,05	96,91	31,28	3,64
2	1,80	-6,76	92,36	10,05	10,05	0,60	8,62	0,69
3	3,45	-24,28	80,23	10,05	10,05	65,47	22,49	2,57

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-1,58	246,31	10,05	10,05	10,19	12,19	0,84
2	1,80	1,24	234,17	10,05	10,05	11,42	9,86	0,78
3	3,45	4,06	222,04	10,05	10,05	12,65	7,52	0,91

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-31,71	98,66	10,05	10,05	88,22	28,98	3,35
2	1,80	-5,69	86,52	10,05	10,05	0,15	7,58	0,60
3	3,45	-21,88	74,38	10,05	10,05	58,08	20,39	2,31

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	30,32	31,68	10,05	10,05	22,95	113,39	3,18
2	1,75	-29,69	31,68	10,05	10,05	110,73	22,53	3,12
3	3,45	53,03	32,36	14,07	10,05	38,73	151,89	4,89
4	5,05	-28,24	32,36	10,05	10,05	104,25	21,63	2,97
5	6,75	29,24	32,36	10,05	10,05	22,29	108,47	3,07

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,12	17,32	10,05	10,05	68,53	13,58	1,90
2	1,77	25,53	17,32	10,05	10,05	18,50	99,98	2,67
3	3,45	-52,79	16,64	10,05	14,07	161,25	38,51	4,99
4	5,12	23,12	16,64	10,05	10,05	16,84	90,10	2,42
5	6,75	-17,16	16,64	10,05	10,05	64,79	12,88	1,80

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,32	86,23	10,05	10,05	87,96	27,16	3,21
2	1,80	-3,69	74,10	10,05	10,05	1,04	5,69	0,44
3	3,45	-18,12	61,96	10,05	10,05	47,93	16,91	1,91

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-0,63	195,33	10,05	10,05	8,48	9,27	0,63
2	1,80	0,50	183,20	10,05	10,05	8,64	8,01	0,58
3	3,45	1,63	171,06	10,05	10,05	8,80	6,75	0,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,24	83,90	10,05	10,05	84,48	26,24	3,09
2	1,80	-3,26	71,76	10,05	10,05	1,20	5,32	0,40
3	3,45	-17,16	59,62	10,05	10,05	44,98	16,07	1,81

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,58	31,15	10,05	10,05	21,08	102,04	2,90
2	1,75	-24,54	31,15	10,05	10,05	89,14	19,05	2,58
3	3,45	41,82	31,15	14,07	10,05	30,97	117,87	3,87
4	5,05	-24,08	31,15	10,05	10,05	87,20	18,74	2,53
5	6,75	27,58	31,15	10,05	10,05	21,08	102,04	2,90

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,01	15,24	10,05	10,05	52,11	10,66	1,47
2	1,77	19,55	15,24	10,05	10,05	14,35	75,62	2,05
3	3,45	-44,95	15,24	10,05	14,07	132,90	31,89	4,12
4	5,12	19,55	15,24	10,05	10,05	14,34	75,60	2,05
5	6,75	-14,01	15,24	10,05	10,05	52,11	10,66	1,47

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,58	74,06	10,05	10,05	82,01	24,41	2,92
2	1,80	-1,64	61,92	10,05	10,05	1,78	3,85	0,28
3	3,45	-14,01	49,78	10,05	10,05	36,24	13,19	1,48

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	0,00	161,35	10,05	10,05	7,33	7,33	0,49
2	1,80	0,00	149,21	10,05	10,05	6,78	6,78	0,45
3	3,45	0,00	137,08	10,05	10,05	6,23	6,23	0,42

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,58	74,06	10,05	10,05	82,01	24,41	2,92
2	1,80	-1,64	61,92	10,05	10,05	1,78	3,85	0,28
3	3,45	-14,01	49,78	10,05	10,05	36,24	13,19	1,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	30,32	31,68	10,05	10,05	22,95	113,39	3,18
2	1,75	-29,69	31,68	10,05	10,05	110,73	22,53	3,12

3	3,45	53,03	32,36	14,07	10,05	38,73	151,89	4,89
4	5,05	-28,24	32,36	10,05	10,05	104,25	21,63	2,97
5	6,75	29,24	32,36	10,05	10,05	22,29	108,47	3,07

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,12	17,32	10,05	10,05	68,53	13,58	1,90
2	1,77	25,53	17,32	10,05	10,05	18,50	99,98	2,67
3	3,45	-52,79	16,64	10,05	14,07	161,25	38,51	4,99
4	5,12	23,12	16,64	10,05	10,05	16,84	90,10	2,42
5	6,75	-17,16	16,64	10,05	10,05	64,79	12,88	1,80

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,32	86,23	10,05	10,05	87,96	27,16	3,21
2	1,80	-3,69	74,10	10,05	10,05	1,04	5,69	0,44
3	3,45	-18,12	61,96	10,05	10,05	47,93	16,91	1,91

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-0,63	195,33	10,05	10,05	8,48	9,27	0,63
2	1,80	0,50	183,20	10,05	10,05	8,64	8,01	0,58
3	3,45	1,63	171,06	10,05	10,05	8,80	6,75	0,61

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-29,24	83,90	10,05	10,05	84,48	26,24	3,09
2	1,80	-3,26	71,76	10,05	10,05	1,20	5,32	0,40
3	3,45	-17,16	59,62	10,05	10,05	44,98	16,07	1,81

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,58	31,15	10,05	10,05	21,08	102,04	2,90
2	1,75	-24,54	31,15	10,05	10,05	89,14	19,05	2,58
3	3,45	41,82	31,15	14,07	10,05	30,97	117,87	3,87
4	5,05	-24,08	31,15	10,05	10,05	87,20	18,74	2,53
5	6,75	27,58	31,15	10,05	10,05	21,08	102,04	2,90

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,01	15,24	10,05	10,05	52,11	10,66	1,47
2	1,77	19,55	15,24	10,05	10,05	14,35	75,62	2,05
3	3,45	-44,95	15,24	10,05	14,07	132,90	31,89	4,12
4	5,12	19,55	15,24	10,05	10,05	14,34	75,60	2,05
5	6,75	-14,01	15,24	10,05	10,05	52,11	10,66	1,47

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,58	74,06	10,05	10,05	82,01	24,41	2,92
2	1,80	-1,64	61,92	10,05	10,05	1,78	3,85	0,28
3	3,45	-14,01	49,78	10,05	10,05	36,24	13,19	1,48

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	0,00	161,35	10,05	10,05	7,33	7,33	0,49
2	1,80	0,00	149,21	10,05	10,05	6,78	6,78	0,45
3	3,45	0,00	137,08	10,05	10,05	6,23	6,23	0,42

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,58	74,06	10,05	10,05	82,01	24,41	2,92
2	1,80	-1,64	61,92	10,05	10,05	1,78	3,85	0,28
3	3,45	-14,01	49,78	10,05	10,05	36,24	13,19	1,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	26,87	32,96	10,05	10,05	20,76	98,14	2,83
2	1,75	-32,82	32,96	10,05	10,05	123,38	24,73	3,44
3	3,45	66,87	29,98	14,07	10,05	50,11	202,61	6,40
4	5,05	-37,30	29,98	10,05	10,05	143,83	27,45	3,91
5	6,75	35,55	29,98	10,05	10,05	26,28	136,40	3,72

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-22,30	17,97	10,05	10,05	85,98	16,42	2,34
2	1,77	28,27	17,97	10,05	10,05	20,38	111,31	2,95
3	3,45	-71,27	20,96	10,05	14,07	211,81	50,31	6,53

4	5,12	39,02	20,96	10,05	10,05	27,78	155,52	4,07
5	6,75	-25,86	20,96	10,05	10,05	99,61	19,04	2,71

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-26,87	88,86	10,05	10,05	72,40	24,88	2,84
2	1,80	-5,43	76,72	10,05	10,05	0,27	7,01	0,56
3	3,45	-22,30	64,58	10,05	10,05	64,19	20,06	2,36

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	2,74	241,63	10,05	10,05	12,70	9,25	0,89
2	1,80	-2,19	229,49	10,05	10,05	9,05	11,81	0,82
3	3,45	-7,11	217,35	10,05	10,05	5,39	14,36	1,07

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-35,55	107,62	10,05	10,05	100,21	32,28	3,76
2	1,80	-7,80	95,48	10,05	10,05	1,76	9,58	0,78
3	3,45	-25,86	83,35	10,05	10,05	70,63	23,81	2,73

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,30	31,87	10,05	10,05	20,95	100,48	2,87
2	1,75	-27,85	31,87	10,05	10,05	102,83	21,32	2,93
3	3,45	51,84	30,68	14,07	10,05	38,63	151,76	4,88
4	5,05	-29,37	30,68	10,05	10,05	109,84	22,23	3,08
5	6,75	30,77	30,68	10,05	10,05	23,17	115,78	3,23

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-17,33	16,34	10,05	10,05	65,65	12,96	1,82
2	1,77	23,04	16,34	10,05	10,05	16,76	89,90	2,41
3	3,45	-55,48	17,53	10,05	14,07	164,47	39,26	5,09
4	5,12	27,34	17,53	10,05	10,05	19,72	107,57	2,86
5	6,75	-18,75	17,53	10,05	10,05	71,11	14,01	1,97

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,30	79,98	10,05	10,05	78,14	24,61	2,89
2	1,80	-3,15	67,84	10,05	10,05	1,09	5,07	0,39
3	3,45	-17,33	55,70	10,05	10,05	47,40	15,95	1,83

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1,09	193,46	10,05	10,05	9,48	8,10	0,65
2	1,80	-0,87	181,32	10,05	10,05	7,69	8,79	0,60
3	3,45	-2,84	169,19	10,05	10,05	5,89	9,48	0,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,77	87,48	10,05	10,05	89,28	27,57	3,25
2	1,80	-4,10	75,34	10,05	10,05	0,83	6,01	0,46
3	3,45	-18,75	63,21	10,05	10,05	49,99	17,44	1,98

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	27,30	31,87	10,05	10,05	20,95	100,48	2,87
2	1,75	-27,85	31,87	10,05	10,05	102,83	21,32	2,93
3	3,45	51,84	30,68	14,07	10,05	38,63	151,76	4,88
4	5,05	-29,37	30,68	10,05	10,05	109,84	22,23	3,08
5	6,75	30,77	30,68	10,05	10,05	23,17	115,78	3,23

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-17,33	16,34	10,05	10,05	65,65	12,96	1,82
2	1,77	23,04	16,34	10,05	10,05	16,76	89,90	2,41
3	3,45	-55,48	17,53	10,05	14,07	164,47	39,26	5,09
4	5,12	27,34	17,53	10,05	10,05	19,72	107,57	2,86
5	6,75	-18,75	17,53	10,05	10,05	71,11	14,01	1,97

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-27,30	79,98	10,05	10,05	78,14	24,61	2,89
2	1,80	-3,15	67,84	10,05	10,05	1,09	5,07	0,39
3	3,45	-17,33	55,70	10,05	10,05	47,40	15,95	1,83

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	1,09	193,46	10,05	10,05	9,48	8,10	0,65
2	1,80	-0,87	181,32	10,05	10,05	7,69	8,79	0,60
3	3,45	-2,84	169,19	10,05	10,05	5,89	9,48	0,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-30,77	87,48	10,05	10,05	89,28	27,57	3,25
2	1,80	-4,10	75,34	10,05	10,05	0,83	6,01	0,46
3	3,45	-18,75	63,21	10,05	10,05	49,99	17,44	1,98

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23
2	1,75	-18,63	28,14	10,05	10,05	65,54	14,83	1,96
3	3,45	52,89	43,41	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-29,93	45,10	10,05	10,05	105,33	23,82	3,15
5	6,75	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84
2	1,77	19,16	23,37	10,05	10,05	14,79	70,03	2,01
3	3,45	-36,65	15,14	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,55	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
5	6,75	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50
3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,84	163,90	10,05	10,05	24,49	24,16	2,20
2	1,80	-1,05	150,89	10,05	10,05	6,19	7,52	0,52
3	3,45	16,87	137,88	10,05	10,05	18,95	15,82	1,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83
2	1,75	-18,12	26,75	10,05	10,05	64,02	14,37	1,91
3	3,45	49,60	40,41	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-27,61	42,10	10,05	10,05	96,96	22,02	2,91
5	6,75	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92
2	1,77	18,84	21,66	10,05	10,05	14,43	69,51	1,98
3	3,45	-35,90	15,04	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
5	6,75	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,91	155,80	10,05	10,05	17,39	21,27	1,89
2	1,80	-0,76	144,54	10,05	10,05	6,09	7,05	0,48
3	3,45	14,51	133,27	10,05	10,05	16,65	10,15	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13
2	1,75	-31,07	45,20	10,05	10,05	110,12	24,60	3,27
3	3,45	31,05	29,94	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-19,00	28,25	10,05	10,05	67,04	15,09	2,00
5	6,75	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46
2	1,77	19,56	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
3	3,45	-53,52	25,13	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,15	23,37	10,05	10,05	14,78	70,01	2,01
5	6,75	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,84	163,90	10,05	10,05	24,16	24,49	2,20
2	1,80	1,05	150,89	10,05	10,05	7,52	6,19	0,52
3	3,45	-16,87	137,88	10,05	10,05	15,82	18,95	1,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Rara) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50

3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81
---	------	-------	-------	-------	-------	-------	------	------

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06
2	1,75	-28,65	42,20	10,05	10,05	101,30	22,72	3,02
3	3,45	30,70	28,54	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-18,37	26,85	10,05	10,05	65,05	14,55	1,94
5	6,75	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36
2	1,77	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
3	3,45	-50,41	23,43	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,83	21,66	10,05	10,05	14,43	69,48	1,98
5	6,75	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	18,91	155,80	10,05	10,05	21,27	17,39	1,89
2	1,80	0,76	144,54	10,05	10,05	7,05	6,09	0,48
3	3,45	-14,51	133,27	10,05	10,05	10,15	16,65	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23
2	1,75	-18,63	28,14	10,05	10,05	65,54	14,83	1,96
3	3,45	52,89	43,41	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-29,93	45,10	10,05	10,05	105,33	23,82	3,15
5	6,75	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84
2	1,77	19,16	23,37	10,05	10,05	14,79	70,03	2,01
3	3,45	-36,65	15,14	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,55	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
5	6,75	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50
3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,84	163,90	10,05	10,05	24,49	24,16	2,20
2	1,80	-1,05	150,89	10,05	10,05	6,19	7,52	0,52
3	3,45	16,87	137,88	10,05	10,05	18,95	15,82	1,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83
2	1,75	-18,12	26,75	10,05	10,05	64,02	14,37	1,91
3	3,45	49,60	40,41	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-27,61	42,10	10,05	10,05	96,96	22,02	2,91
5	6,75	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92
2	1,77	18,84	21,66	10,05	10,05	14,43	69,51	1,98
3	3,45	-35,90	15,04	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
5	6,75	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,91	155,80	10,05	10,05	17,39	21,27	1,89
2	1,80	-0,76	144,54	10,05	10,05	6,09	7,05	0,48
3	3,45	14,51	133,27	10,05	10,05	16,65	10,15	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13
2	1,75	-31,07	45,20	10,05	10,05	110,12	24,60	3,27
3	3,45	31,05	29,94	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-19,00	28,25	10,05	10,05	67,04	15,09	2,00
5	6,75	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46
2	1,77	19,56	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
3	3,45	-53,52	25,13	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,15	23,37	10,05	10,05	14,78	70,01	2,01
5	6,75	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,84	163,90	10,05	10,05	24,16	24,49	2,20
2	1,80	1,05	150,89	10,05	10,05	7,52	6,19	0,52
3	3,45	-16,87	137,88	10,05	10,05	15,82	18,95	1,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50
3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06
2	1,75	-28,65	42,20	10,05	10,05	101,30	22,72	3,02
3	3,45	30,70	28,54	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-18,37	26,85	10,05	10,05	65,05	14,55	1,94
5	6,75	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36
2	1,77	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
3	3,45	-50,41	23,43	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,83	21,66	10,05	10,05	14,43	69,48	1,98
5	6,75	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	18,91	155,80	10,05	10,05	21,27	17,39	1,89
2	1,80	0,76	144,54	10,05	10,05	7,05	6,09	0,48
3	3,45	-14,51	133,27	10,05	10,05	10,15	16,65	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23
2	1,75	-18,63	28,14	10,05	10,05	65,54	14,83	1,96
3	3,45	52,89	43,41	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-29,93	45,10	10,05	10,05	105,33	23,82	3,15
5	6,75	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84
2	1,77	19,16	23,37	10,05	10,05	14,79	70,03	2,01
3	3,45	-36,65	15,14	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,55	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
5	6,75	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50
3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-21,84	163,90	10,05	10,05	24,49	24,16	2,20
2	1,80	-1,05	150,89	10,05	10,05	6,19	7,52	0,52
3	3,45	16,87	137,88	10,05	10,05	18,95	15,82	1,68

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83
2	1,75	-18,12	26,75	10,05	10,05	64,02	14,37	1,91
3	3,45	49,60	40,41	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-27,61	42,10	10,05	10,05	96,96	22,02	2,91
5	6,75	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92
2	1,77	18,84	21,66	10,05	10,05	14,43	69,51	1,98
3	3,45	-35,90	15,04	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
5	6,75	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-18,91	155,80	10,05	10,05	17,39	21,27	1,89
2	1,80	-0,76	144,54	10,05	10,05	6,09	7,05	0,48
3	3,45	14,51	133,27	10,05	10,05	16,65	10,15	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,14	46,89	10,05	10,05	17,31	63,18	2,13
2	1,75	-31,07	45,20	10,05	10,05	110,12	24,60	3,27
3	3,45	31,05	29,94	14,07	10,05	39,47	147,74	4,90
4	5,05	-19,00	28,25	10,05	10,05	67,04	15,09	2,00
5	6,75	40,46	26,45	10,05	10,05	29,23	158,96	4,23

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-23,47	18,62	10,05	10,05	90,61	17,25	2,46
2	1,77	19,56	16,91	10,05	10,05	14,50	74,83	2,05
3	3,45	-53,52	25,13	10,05	14,07	155,86	38,51	4,92
4	5,12	19,15	23,37	10,05	10,05	14,78	70,01	2,01
5	6,75	-7,90	21,65	10,05	10,05	23,27	7,02	0,84

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-20,14	82,05	10,05	10,05	47,62	19,57	2,12
2	1,80	-4,08	69,04	10,05	10,05	0,53	5,72	0,44
3	3,45	-23,47	56,04	10,05	10,05	72,95	20,27	2,48

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,84	163,90	10,05	10,05	24,16	24,49	2,20
2	1,80	1,05	150,89	10,05	10,05	7,52	6,19	0,52

3	3,45	-16,87	137,88	10,05	10,05	15,82	18,95	1,68
---	------	--------	--------	-------	-------	-------	-------	------

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-40,46	72,22	10,05	10,05	137,12	33,11	4,27
2	1,80	5,02	59,21	10,05	10,05	6,09	1,38	0,50
3	3,45	-7,90	46,20	10,05	10,05	13,13	8,32	0,81

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	19,53	43,89	10,05	10,05	16,67	61,97	2,06
2	1,75	-28,65	42,20	10,05	10,05	101,30	22,72	3,02
3	3,45	30,70	28,54	14,07	10,05	36,99	138,66	4,60
4	5,05	-18,37	26,85	10,05	10,05	65,05	14,55	1,94
5	6,75	36,66	25,06	10,05	10,05	26,58	143,50	3,83

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-22,52	18,52	10,05	10,05	86,65	16,61	2,36
2	1,77	18,97	16,81	10,05	10,05	14,10	72,38	1,99
3	3,45	-50,41	23,43	10,05	14,07	146,88	36,26	4,64
4	5,12	18,83	21,66	10,05	10,05	14,43	69,48	1,98
5	6,75	-8,71	19,95	10,05	10,05	27,46	7,46	0,92

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-19,53	76,77	10,05	10,05	47,35	18,82	2,06
2	1,80	-3,30	65,50	10,05	10,05	0,89	5,06	0,39
3	3,45	-22,52	54,24	10,05	10,05	69,82	19,49	2,38

Verifica sezioni piedritto centrale [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	18,91	155,80	10,05	10,05	21,27	17,39	1,89
2	1,80	0,76	144,54	10,05	10,05	7,05	6,09	0,48
3	3,45	-14,51	133,27	10,05	10,05	10,15	16,65	1,43

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-36,66	68,18	10,05	10,05	122,95	30,22	3,87
2	1,80	3,95	56,92	10,05	10,05	5,14	0,12	0,41
3	3,45	-8,71	45,65	10,05	10,05	16,47	8,96	0,91

Verifiche fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X _i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M _p	Momento, espresso in kNm
M _n	Momento, espresso 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° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,32	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,69	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	53,03	0,11	0,30	145,57	0,000045
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,24	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	29,24	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,12	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	25,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-54,41	0,15	0,30	193,68	0,000046
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,12	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,16	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,32	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,69	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,12	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,24	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,26	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,16	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 20 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,63	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,50	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,63	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,58	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,54	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	41,82	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,08	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,58	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{ri}	A _{rs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,20	0,00	0,000000

3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-44,95	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,58	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,64	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,58	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,64	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 21 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,54	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	41,82	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-24,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,58	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-44,95	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,58	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,64	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,01	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 23 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000

2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,00	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,85	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,93	0,11	0,30	145,57	0,000044
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,37	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	30,77	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,33	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	23,04	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-55,48	0,16	0,30	193,68	0,000047
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	27,34	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,75	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,15	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-17,33	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-30,77	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-4,10	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,75	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,09	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,87	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-2,84	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	40,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,63	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,89	0,11	0,30	145,57	0,000043
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,93	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,14	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,16	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-53,52	0,15	0,30	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-40,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,02	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-4,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 31 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,05	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	36,66	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,12	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	49,60	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,61	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,53	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-50,41	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-36,66	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,95	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 32 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,91	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,76	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,51	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,07	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,89	0,11	0,30	145,57	0,000043
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,00	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	40,46	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,56	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-53,52	0,15	0,30	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,15	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-4,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-40,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,02	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 33 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	21,84	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,05	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-16,87	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,65	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	49,60	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,37	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	36,66	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,97	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-50,41	0,00	0,30	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,83	0,00	0,30	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,53	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,30	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-36,66	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,95	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 34 - SLE (Frequente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,91	0,00	0,30	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,76	0,00	0,30	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,51	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	40,46	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,63	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,89	0,11	0,20	145,57	0,000043
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-29,93	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,14	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,16	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-53,52	0,15	0,20	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,55	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-40,46	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,02	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-4,08	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 35 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-21,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-1,05	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	16,87	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	36,66	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,12	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	49,60	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-27,61	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,53	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-50,41	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,97	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-36,66	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,95	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,53	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 36 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,91	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-0,76	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	14,51	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	20,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-31,07	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	52,89	0,11	0,20	145,57	0,000043
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,00	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	40,46	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,56	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-53,52	0,15	0,20	193,68	0,000045
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,15	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-20,14	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-4,08	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-23,47	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-40,46	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	5,02	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-7,90	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 37 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	21,84	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	1,05	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-16,87	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	19,53	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-28,65	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	14,07	10,05	52,65	-51,24	49,60	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,05	10,05	10,05	50,99	-50,99	-18,37	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	36,66	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,77	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,97	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	14,07	51,24	-52,65	-50,41	0,00	0,20	0,00	0,000000
4	5,12	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,83	0,00	0,20	0,00	0,000000
5	6,75	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-19,53	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	-3,30	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-22,52	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	-36,66	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	3,95	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-8,71	0,00	0,20	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto centrale [Combinazione n° 38 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0,15	10,05	10,05	50,99	-50,99	18,91	0,00	0,20	0,00	0,000000
2	1,80	10,05	10,05	50,99	-50,99	0,76	0,00	0,20	0,00	0,000000
3	3,45	10,05	10,05	50,99	-50,99	-14,51	0,00	0,20	0,00	0,000000

Inviluppo spostamenti nodali

Inviluppo spostamenti fondazione

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,0771	1,0801	0,2062	0,5933
1,75	-1,0782	1,0797	0,2056	0,5266
3,45	-1,0792	1,0792	0,2233	0,5676
5,05	-1,0797	1,0782	0,2053	0,5289
6,67	-1,0801	1,0771	0,2062	0,6108

Inviluppo spostamenti traverso

X [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,3375	1,3394	0,2078	0,5973
1,77	-1,3379	1,3388	0,2558	0,6387
3,45	-1,3382	1,3382	0,2282	0,5778
5,12	-1,3388	1,3379	0,2557	0,6501
6,75	-1,3394	1,3375	0,2078	0,6149

Inviluppo spostamenti piedritto sinistro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,0771	1,0801	0,2062	0,5933
1,80	-1,2255	1,2236	0,2071	0,5954
3,45	-1,3375	1,3394	0,2078	0,5973

Inviluppo spostamenti piedritto centrale

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,0792	1,0792	0,2233	0,5676
1,80	-1,2029	1,2029	0,2258	0,5728
3,45	-1,3382	1,3382	0,2282	0,5778

Inviluppo spostamenti piedritto destro

Y [m]	u _{Xmin} [cm]	u _{Xmax} [cm]	u _{Ymin} [cm]	u _{Ymax} [cm]
0,15	-1,0801	1,0771	0,2062	0,6108
1,80	-1,2236	1,2255	0,2071	0,6130
3,45	-1,3394	1,3375	0,2078	0,6149

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]
0,15	-58,57	-7,47	-131,86	-58,37	19,52	68,65
1,75	7,84	49,02	-13,91	23,11	23,23	64,94
3,45	-91,79	-13,31	-156,49	-45,69	27,17	61,01
5,05	9,26	48,89	-19,67	17,35	23,46	64,72
6,75	-58,57	-7,47	58,37	135,91	19,52	68,65

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-36,60	-0,20	39,86	105,87	15,24	32,26
1,77	17,32	45,58	-18,67	5,28	15,24	36,03
3,45	-93,89	-21,60	52,85	154,14	15,04	39,91
5,12	17,31	51,70	-5,26	18,69	15,24	36,03
6,75	-36,60	-0,20	-110,08	-39,86	15,24	32,26

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-58,57	-7,47	14,58	75,37	60,31	137,42
1,80	-8,98	15,01	-10,62	15,75	50,08	121,65
3,45	-36,60	-0,20	-32,26	-15,24	39,86	105,87

Inviluppo sollecitazioni piedritto centrale

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-51,64	51,64	-31,60	31,60	147,94	324,35
1,80	-2,95	2,66	-27,77	27,77	137,71	308,57
3,45	-40,01	40,01	-23,95	23,95	127,49	292,79

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-58,57	-7,47	-75,37	-14,58	60,31	141,63
1,80	-10,38	15,01	-15,75	10,62	50,08	125,86
3,45	-36,60	-0,20	15,24	32,26	39,86	110,08

Inviluppo pressioni terreno**Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione**

X [m]	σ_{\min} [MPa]	σ_{\max} [MPa]
0,15	0,052	0,148
1,75	0,051	0,132
3,45	0,056	0,142
5,05	0,051	0,132
6,75	0,052	0,153

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,38
1,75	10,05	10,05	2,18
3,45	14,07	10,05	1,54
5,05	10,05	10,05	2,11
6,75	10,05	10,05	1,32

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	143,46	0,00	0,00	0,00
1,75	143,46	0,00	0,00	0,00
3,45	0,00	207,11	1092,06	2,01
5,05	143,46	0,00	0,00	0,00
6,75	143,46	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,81
1,77	10,05	10,05	2,26
3,45	10,05	14,07	1,47
5,12	10,05	10,05	1,96
6,75	10,05	10,05	1,72

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	140,61	0,00	0,00	0,00
1,77	140,61	0,00	0,00	0,00
3,45	0,00	207,11	1087,93	2,01
5,12	140,61	0,00	0,00	0,00
6,75	140,61	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,93
1,80	10,05	10,05	7,88
3,45	10,05	10,05	3,34

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	150,59	0,00	0,00	0,00
1,80	148,54	0,00	0,00	0,00
3,45	146,49	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	4,59
1,80	10,05	10,05	16,92
3,45	10,05	10,05	3,27

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	165,47	0,00	0,00	0,00
1,80	163,42	0,00	0,00	0,00
3,45	161,37	0,00	0,00	0,00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	10,05	10,05	1,93
1,80	10,05	10,05	7,88
3,45	10,05	10,05	3,34

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	150,59	0,00	0,00	0,00
1,80	148,54	0,00	0,00	0,00
3,45	146,49	0,00	0,00	0,00

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	4,230	158,958	29,232
1,75	10,05	10,05	3,921	27,748	143,135
3,45	14,07	10,05	6,428	202,945	50,369
5,05	10,05	10,05	3,906	27,449	143,834
6,75	10,05	10,05	4,230	158,958	29,232

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	2,544	17,951	93,181
1,77	10,05	10,05	3,603	136,516	24,726
3,45	10,05	14,07	6,531	50,305	211,808
5,12	10,05	10,05	4,074	155,520	27,777
6,75	10,05	10,05	2,708	19,042	99,612

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	4,271	33,109	137,119
1,80	10,05	10,05	0,686	8,618	6,093
3,45	10,05	10,05	2,565	22,485	72,955

Verifica sezioni piedritto centrale (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	2,201	24,491	24,491
1,80	10,05	10,05	0,821	11,806	11,423
3,45	10,05	10,05	1,685	18,953	18,953

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 30,00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	10,05	10,05	4,271	33,109	137,119
1,80	10,05	10,05	0,776	9,576	6,093
3,45	10,05	10,05	2,732	23,810	72,955

Verifiche geotecniche

Simbologia adottata

<i>IC</i>	Indice della combinazione
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante
<i>Nc, Nq, Ng</i>	Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
<i>qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [MPa]
<i>Qu</i>	Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m
<i>Qr</i>	Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
<i>FS</i>	Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	Nγ	N'c	N'q	N'γ	qu	Qu	QY	FS
1	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,161	90813,09	465,40	195,13
2	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,023	41559,28	358,00	116,09
3	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,075	90219,31	897,41	100,53
4	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,987	41307,37	729,61	56,62
5	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,122	90541,22	784,01	115,49
6	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	6,006	41443,14	633,01	65,47
7	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	12,866	88778,79	882,07	100,65
8	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,894	40667,08	716,54	56,75
9	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	13,028	89890,37	777,87	115,56
10	34,96	20,58	17,00	34,96	20,58	17,00	5,964	41151,94	627,78	65,55
11	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
12	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
13	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
14	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
15	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21
16	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
17	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,929	82308,32	546,77	150,54
18	57,75	41,44	46,52	57,75	41,44	46,52	11,881	81980,64	493,24	166,21

Elenco prezzi unitari

Prezzo calcestruzzo in fondazione	Euro/m ³	61.97
Prezzo calcestruzzo in elevazione	Euro/m ³	72.30
Prezzo casseri	Euro/m ²	13.94
Prezzo acciaio	Euro/Kg	0.90

Computo dei ferri

Diametro [mm]	Lunghezza [m]	Peso [kN]
16,00	304,92	4,7197
10,00	142,00	0,8586
8,00	50,33	0,1947

Computo delle quantità

Volume calcestruzzo in fondazione	mc	2.07
Volume calcestruzzo in elevazione	mc	4.77
Superficie casseri	mq	24.60
Acciaio per armature	Kg	588.68

Computo metrico

Descrizione	U.M.	Quantità	Prezzo U.	Importo(Euro)
Calcestruzzo in elevazione	(mc)	4.77	72.30	344.87
Calcestruzzo in fondazione	(mc)	2.07	61.97	128.28
Acciaio per armature	(Kg)	588.68	0.90	529.81
Casseformi	(mq)	24.60	13.94	342.92

Importo totale(per metro lineare)Euro 1345.88