



ANAS S.p.A.

Direzione Generale

DG 41/08

LAVORI DI COSTRUZIONE DEL 3° MEGALOTTO DELLA S.S. 106 JONICA - CAT. B - DALL'INNESTO CON LA S.S. 534 (km 365+150) A ROSETO CAPO SPULICO (km 400+000)

PROGETTO ESECUTIVO

SOTTOPASSI, SOTTOVIA E TOMBINI IDRAULICI
OPERE D'ARTE - TOMBINI IDRAULICI

Tombino circolare faunistico al km 7+705,00 - diam. 1500
Relazione di calcolo

CONTRAENTE GENERALE:
Società di Progetto

SIRJO S.C.p.A.

Presidente:
Dott. Arch. Maria Elena Cuzzocrea

PROGETTAZIONE :



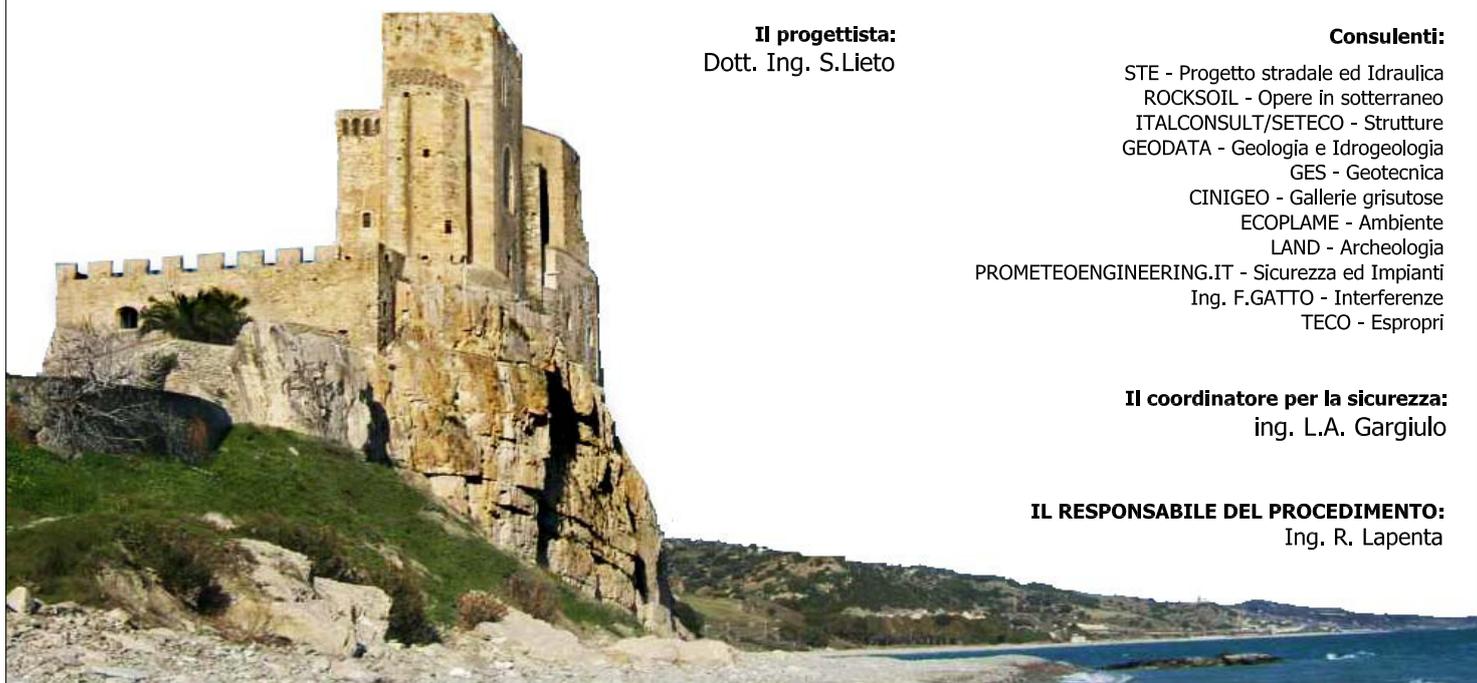
Il progettista:
Dott. Ing. S.Lieto

Consulenti:

- STE - Progetto stradale ed Idraulica
- ROCKSOIL - Opere in sotterraneo
- ITALCONSULT/SETECO - Strutture
- GEO DATA - Geologia e Idrogeologia
- GES - Geotecnica
- CINIGEO - Gallerie grisuose
- ECOPLAME - Ambiente
- LAND - Archeologia
- PROMETEOENGINEERING.IT - Sicurezza ed Impianti
- Ing. F.GATTO - Interferenze
- TECO - Espropri

Il coordinatore per la sicurezza:
ing. L.A. Gargiulo

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:
Ing. R. Lapenta



Rep.: -

Scala di rappresentazione: -

Codice Progetto:

Codice Elaborato:

L O 7 1 6 C E 1 9 0 1 T 0 1 T O 5 9 S T R R E 0 1 B

Rev.	Data	Descrizione	Redatto	Verificato	Approvato
A	28.04.2017	Emissione	Ing. T. Zanella	Ing. F.M. La Camera	Ing. E. Campa
B	15.04.2019	Revisione	Ing. T. Zanella	Ing. F.M. La Camera	Ing. S. Lieto

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 1 di 103
---	---	----------------------------	-------------------------

INDICE

1. PREMESSA	4
2. QUADRO NORMATIVO.....	6
3. MATERIALI.....	7
3.1. Durabilità e prescrizioni sui materiali	8
4. PARAMETRI GEOTECNICI	9
5. CRITERI DI DEFINIZIONE DELL' AZIONE SISMICA	10
6. COMBINAZIONI DI CARICO.....	12
6.1. Combinazioni per verifica allo SLU	12
6.2. Combinazioni per verifica allo SLE.....	14
6.3. Combinazioni per la condizione sismica.....	14
7. CRITERI DI ANALISI SCATOLARI.....	15
7.1. Analisi dei carichi	15
7.1.1. Carichi Permanenti.....	15
7.1.2. Sovraccarichi Accidentali	17
7.1.3. Azioni Sismiche	17
7.2. Combinazioni delle azioni.....	18
7.3. Impostazioni per le Verifiche.....	20
8. CALCOLO TOMBINO CIRCOLARE Ø1500	22
9. RISULTATI SCATOLARE	23
9.1. Dati di input.....	23
9.1.1. Geometria e Stratigrafia	23
9.1.2. Carichi applicati e Combinazioni.....	24
9.2. Analisi spinte.....	34
9.3. Inviluppo delle sollecitazioni	38
9.4. Inviluppo delle verifiche	42
9.4.1. Verifiche <i>SLU</i>	42
9.4.2. Verifiche <i>SLE</i>	44

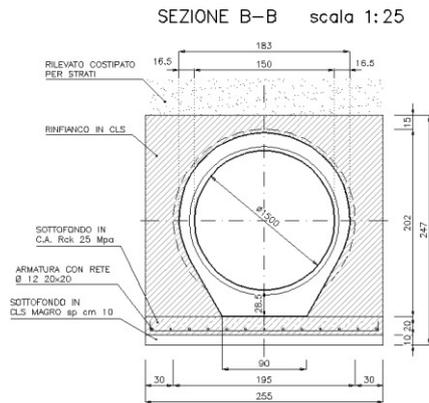
<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 2 di 103
---	---	----------------------------	-------------------------

9.4.3. Verifiche <i>Fessurazione</i>	46
10. CRITERI DI ANALISI MURI	57
10.1. Valutazione delle azioni	57
10.1.1. Calcolo delle spinte	57
10.1.2. Verifica a Ribaltamento.....	59
10.1.3. Verifica a Scorrimento	60
10.1.4. Verifica al carico limite	61
10.1.5. Stabilità globale	61
10.2. Combinazioni delle azioni.....	62
10.3. Impostazioni per le Verifiche	64
11. RISULTATI MURI D'ALA	65
11.1. Geometria.....	65
11.2. Caratteristiche dei terreni	66
11.3. Carichi applicati e sollecitazioni	67
11.3.1. Condizioni di carico	67
11.3.2. Combinazioni di carico	67
11.3.3. Analisi spinte e verifiche	72
11.3.4. Quadro riassuntivo dei coefficienti di spinta calcolati	74
11.4. Involuppo sollecitazioni.....	76
11.4.1. Paramento	76
11.4.2. Fondazione	78
11.5. Involuppo verifiche	81
11.5.1. Paramento	81
11.5.2. Fondazione	83
11.6. Verifiche <i>Fessurazione</i>	85
12. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2008 (punto 10.2)	101
12.1. Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo	101
12.2. Tipo di analisi svolta	101
12.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo	102

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 3 di 103
---	---	----------------------------	-------------------------

12.4. Affidabilità dei codici di calcolo	103
12.5. Modalità di presentazione dei risultati	103
12.6. Informazioni generali sull'elaborazione	103
12.7. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati	103

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 5 di 103
---	--	----------------------------	-------------------------

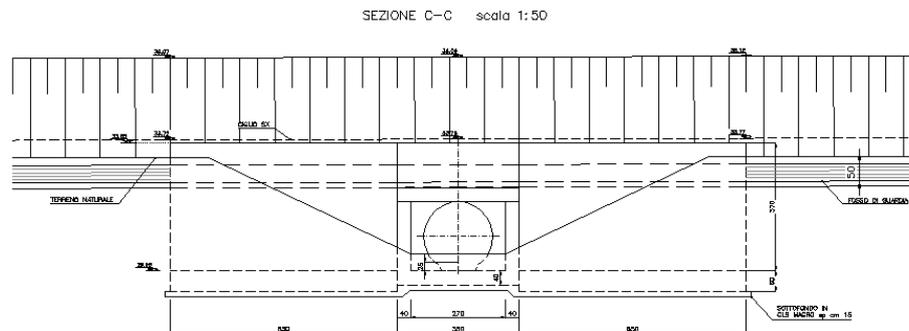
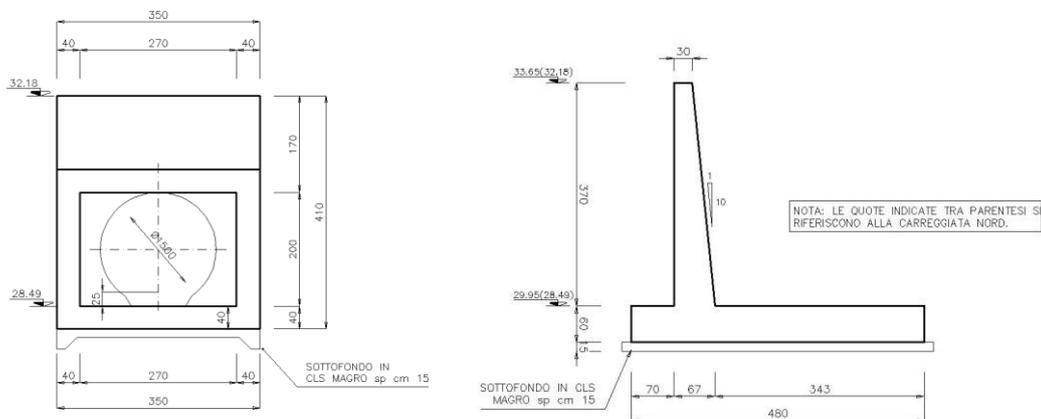


La sezione trasversale del manufatto di imbocco è costituita da una struttura scatolare sulla quale poggia il fosso di guardia per non ostacolare lo scorrimento longitudinale delle acque.

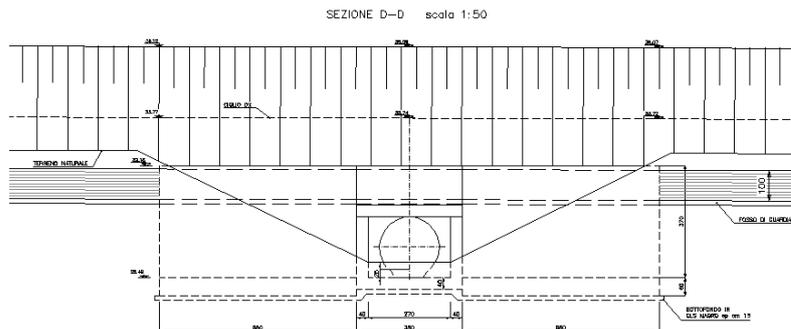
Lo scatolare presenta una luce interna pari a 2,70 m e altezza interna pari a 2,00 m; lo spessore della soletta inferiore e superiore è pari a 40 cm e quello dei piedritti è pari a 40 cm.

Per la realizzazione delle rampe di invito al tombino faunistico sono presenti muri d'ala a mensola con un'altezza del paramento di 3,70 m, una fondazione con spessore di 60 cm ed uno sviluppo di 6.50 m.

Si riportano di seguito le sezioni trasversali del manufatto e dei muri d'ala.



<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 6 di 103
---	--	----------------------------	-------------------------



L'elaborazione dei calcoli statici e le verifiche di stabilità, in ottemperanza al metodo degli stati limite, sono state condotte con l'ausilio del programma di calcolo "SCATII" prodotto da *Aztec informatica*.

2. QUADRO NORMATIVO

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

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.

Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.

- Legge nr. 64 del 02/02/1974.

Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.

- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.

Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.

Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.

- D.M. 9 Gennaio 1996

Norme Tecniche per il calcolo, l'esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 7 di 103
---	---	----------------------------	-------------------------

- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996

- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996

- Norme Tecniche per le Costruzioni 2008 (D.M. 14 Gennaio 2008)

- Circolare 617 del 02/02/2009

Istruzioni per l'applicazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al D.M. 14 gennaio 2008.

3. MATERIALI

Calcestruzzi

R_{ck} = Resistenza caratteristica cubica

f_{ck} = Resistenza caratteristica cilindrica = $R_{ck} \times 0.83$

f_{cd} = Resistenza di calcolo cilindrica = $\alpha_{cc} f_{ck} / \gamma_c$

α_{cc} = coefficiente riduttivo = 0.85

γ_c = coefficiente di sicurezza = 1.5

Cls Fondazione ed Elevazioni

Classe del calcestruzzo	C32/40
Classe di esposizione	si rimanda alle indicazioni riportate nell'elaborato di tabella materiali
Resistenza caratteristica cubica R_{ck}	≥ 40.00 [MPa]
Resistenza caratteristica f_{ck}	= 33.20 [MPa]
Resistenza media a trazione semplice f_{ctm}	= 3.10 [MPa]
Resistenza di calcolo a compressione $f_{cd} = \alpha f_{ck} / \gamma_c$	= 18.81 [MPa]
Modulo elastico E_c	= 33642 [MPa]
Copriferro c	= 40.00 [mm]

Acciai

f_{yk} = Tensione caratteristica di snervamento

f_{yd} = Resistenza di calcolo f_{yk} / γ_s

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 8 di 103
---	---	----------------------------	-------------------------

γ_s = coefficiente di sicurezza = 1.15

Acciaio per armatura ordinaria

B450C (ex Fe B 44k)

Tensione caratteristica di rottura	f_{tk}	≥ 540.00 [MPa]
Tensione caratteristica di snervamento	f_{yk}	≥ 450.00 [MPa]
Resistenza di calcolo	$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s$	$= 391.30$ [MPa]
Modulo elastico	E_s	$= 210000$ [MPa]

3.1. Durabilità e prescrizioni sui materiali

Per garantire la durabilità delle strutture in calcestruzzo armato ordinario, esposte all'azione dell'ambiente, si devono adottare i provvedimenti atti a limitare gli effetti di degrado indotti dall'attacco chimico, fisico e derivante dalla corrosione delle armature e dai cicli di gelo e disgelo.

Al fine di ottenere la prestazione richiesta in funzione delle condizioni ambientali, nonché per la definizione della relativa classe, si fa riferimento alle indicazioni contenute nelle Linee Guida sul calcestruzzo strutturale edite dal Servizio Tecnico Centrale del Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici ovvero alle norme UNI EN 206-1:2016 ed UNI 11104:2016.

Per la verifica a fessurazione si fa riferimento ad una condizione ambientale di tipo ordinario, aggressivo e molto aggressivo a seconda delle classi di esposizione (ved. par. 4.1.2.2.4 D.M.14/01/2008). Le tabelle 4.1.III e 4.1.IV indicano le condizioni ambientali relativamente alle classi di esposizione dei materiali e i criteri di scelta dello stato limite di fessurazione con riferimento a dette condizioni e tipologia di armatura (*sensibile*: acciaio da precompresso ; *poco sensibile*: acciai ordinari):

Tabella 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 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_d	Stato limite	w_d
a	Ordinarie	frequente	ap. fessure	$\leq w_2$	ap. fessure	$\leq w_3$
		quasi permanente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
b	Aggressive	frequente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$
c	Molto aggressive	frequente	formazione fessure	-	ap. fessure	$\leq w_1$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$

Con

$$w_1 = 0.2 \text{ mm}$$

$$w_2 = 0.3 \text{ mm}$$

$$w_3 = 0.4 \text{ mm}$$

e $w_d = 1.7 \cdot w_m$ dove w_m rappresenta l' ampiezza media delle fessure.

4. PARAMETRI GEOTECNICI

Le caratteristiche meccaniche del terreno in situ sono state desunte dalla relazione geotecnica, alla quale si rimanda per ulteriori dettagli.

TERRENO DI BASE

peso di volume naturale $\gamma = 19 \text{ kN/mc}$

coesione drenata $c' = 0 \text{ kPa}$

angolo di attrito $\varphi' = 29^\circ$

Essendo previsto, per i terreni di ricoprimento e di rinfranco, l'utilizzo del materiale da rilevato stradale, sono state considerate le seguenti caratteristiche meccaniche per il terreno a tergo del muro:

RILEVATO

peso di volume naturale $\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$

angolo di attrito $\varphi' = 30^\circ$

coesione drenata $c' = 0 \text{ kPa}$

La falda è assunta a quota del piano di posa della fondazione, come indicato nei profili geotecnici dell'elaborato di riferimento.

La modellazione del terreno è stata condotta secondo lo schema alla Winkler mediante cioè un letto di molle che presentano una rigidezza rappresentata dalla costante W_{winkler} .

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 10 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

$K_{Wincler}$ fondazione $K_w = 0.30 \text{ kg/cm}$

$K_{Wincler}$ terreno laterale $K_w = 0.01 \text{ kg/cm}^3$ (a vantaggio di sicurezza)

5. CRITERI DI DEFINIZIONE DELL' AZIONE SISMICA

L'effetto dell'azione sismica di progetto sull'opera nel suo complesso, includendo il volume significativo di terreno, la struttura di fondazione, gli elementi strutturali e non strutturali, nonché gli impianti, deve rispettare gli stati limite ultimi e di esercizio definiti al § 3.2.1, i cui requisiti di sicurezza sono indicati nel § 7.1 della norma (Ntc 2008).

Il rispetto degli stati limite si considera conseguito quando:

- nei confronti degli stati limite di esercizio siano rispettate le verifiche relative al solo Stato Limite di Danno
- nei confronti degli stati limite ultimi siano rispettate le indicazioni progettuali e costruttive riportate nel § 7 e siano soddisfatte le verifiche relative al solo Stato Limite disavanguardia della Vita.

Per Stato Limite di Danno (**SLD**) s'intende che l'opera, nel suo complesso, a seguito del terremoto, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali, le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non provocare rischi agli utenti e non compromette significativamente la capacità di resistenza e di rigidità nei confronti delle azioni verticali e orizzontali. Lo stato limite di esercizio comporta la verifica delle tensioni di lavoro, in conformità al § 4.1.2.2.5 (NT).

Per Stato Limite di salvaguardia della Vita (**SLV**) si intende che l'opera a seguito del terremoto subisce rotture e crolli dei componenti non strutturali e impiantistici e significativi danni di componenti strutturali, cui si associa una perdita significativa di rigidità nei confronti delle azioni orizzontali (creazione di cerniere plastiche secondo il criterio della gerarchia delle resistenze), mantenendo ancora un margine di sicurezza (resistenza e rigidità) nei confronti delle azioni verticali.

Gli stati limite, sia di esercizio sia ultimi, sono individuati riferendosi alle prestazioni che l'opera a realizzarsi deve assolvere durante un evento sismico; per la funzione che l'opera deve espletare nella sua vita utile, è significativo calcolare lo Stato Limite di Danno (SLD) per l'esercizio e lo Stato Limite di Salvaguardia della Vita (SLV) per lo stato limite ultimo.

In merito alle opere circolari di cui trattasi, nel rispetto del punto § 7.9.2., assimilando l'opera scatolare alla categoria delle spalle da ponte, rientrando tra le opere che si muovono con il terreno

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 11 di 103
--	---	---------------------	-------------------

(§ 7.9.2.1), si può ritenere che la struttura debba mantenere sotto l'azione sismica un comportamento elastico; queste categorie di opere che si muovono con il terreno non subiscono le amplificazioni dell'accelerazione del suolo.

Le azioni sismiche sono valutate in relazione al periodo di riferimento della struttura, che si ricava moltiplicandone la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U

$$V_R = V_N \cdot C_U.$$

La vita nominale di un'opera strutturale V_N è intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata. La vita nominale dei diversi tipi di opere è quella riportata nella Tab. 2.4.I della norma:

Tabella 2.4.I – Vita nominale V_N per diversi tipi di opere

TIPI DI COSTRUZIONE		Vita Nominale V_N (in anni)
1	Opere provvisorie – Opere provvisionali - Strutture in fase costruttiva ¹	≤ 10
2	Opere ordinarie, ponti, opere infrastrutturali e dighe di dimensioni contenute o di importanza normale	≥ 50
3	Grandi opere, ponti, opere infrastrutturali e dighe di grandi dimensioni o di importanza strategica	≥ 100

Il valore del coefficiente d'uso C_U è definito, al variare della classe d'uso, come mostrato nella tabella seguente:

CLASSE D'USO	I	II	III	IV
COEFFICIENTE C_U	0,7	1,0	1,5	2,0

Il valore di probabilità di superamento del periodo di riferimento P_{VR} , cui riferirsi per individuare l'azione sismica agente, è:

$$P_{VR}(SLV) = 10\%$$

Il periodo di ritorno dell'azione sismica T_R espresso in anni vale:

$$T_R(SLV) = - \frac{V_r}{\ln(1 - P_{vr})}$$

Dato il valore del periodo di ritorno suddetto, tramite le tabelle riportate nell'Allegato B della norma o tramite la mappatura messa a disposizione in rete dall'Istituto Nazionale di Geofisica e Vulcanologia (INGV), è possibile definire i valori di a_g , F_0 , T_c^* .

a_g accelerazione massima al sito;

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;

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 12 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

S coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica (S_S) e dell'amplificazione topografica (S_T).

Per i dettagli sui dati di riferimento ed i valori di calcolo dei coefficienti sismici si rimanda al riepilogo riportato al paragrafo 8.2.

6. COMBINAZIONI DI CARICO

Le combinazioni di carico, utilizzate per condurre le verifiche agli stati limite ultimi e agli stati limite di esercizio, sono state originate in ottemperanza con quanto prescritto dalla vigente normativa.

6.1. Combinazioni per verifica allo SLU

Le azioni sulla struttura devono essere cumulate in modo da determinare condizioni di carico tali da risultare più sfavorevoli ai fini delle singole verifiche, tenendo conto della probabilità ridotta di intervento simultaneo di tutte le azioni con i rispettivi valori più sfavorevoli (rif. punto 2.5 NTC08):

$$\gamma_{G1} G_1 + \gamma_{G2} G_2 + \gamma_P P + \gamma_{Q1} Q_{k1} + \sum_{i=2} \gamma_{Qi} (\psi_{0i} Q_{ki})$$

con:

G_1 = valore caratteristico del peso proprio di tutti gli elementi strutturali

G_2 = valore caratteristico del peso proprio di tutti gli elementi non strutturali

P = valore caratteristico della pretensione e precompressione

Q_{k1} = valore caratteristico dell'azione variabile di base di ogni combinazione

Q_{ki} = valore caratteristico delle azioni variabili tra loro indipendenti

ψ_{0i} = valore raro dei coefficienti di combinazione per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali (rif. tabella 5.1.VI delle NTC08)

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 13 di 103
--	---	---------------------	-------------------

Tabella 5.1.VI - Coefficienti ψ per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali

Azioni	Gruppo di azioni (Tabella 5.1.IV)	Coefficiente Ψ_0 di combinazione	Coefficiente Ψ_1 (valori frequenti)	Coefficiente Ψ_2 (valori quasi permanenti)
Azioni da traffico (Tabella 5.1.IV)	Schema 1 (Carichi tandem)	0,75	0,75	0,0
	Schemi 1, 5 e 6 (Carichi distribuiti)	0,40	0,40	0,0
	Schemi 3 e 4 (carichi concentrati)	0,40	0,40	0,0
	Schema 2	0,0	0,75	0,0
	2	0,0	0,0	0,0
	3	0,0	0,0	0,0
	4 (folla)	---	0,75	0,0
Vento q_s	Vento a ponte scarico SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
	Esecuzione	0,8	---	0,0
	Vento a ponte carico	0,6		
Neve q_s	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	esecuzione	0,8	0,6	0,5
Temperatura	T_k	0,6	0,6	0,5

I valori dei coefficienti parziali di sicurezza γ , utilizzati per il calcolo (rif. Punto 5.1.3.12 NTC08), sono riportati nella tabella 5.1.V delle NTC08 in funzione dell'effetto favorevole o sfavorevole e delle verifiche considerate.

Tabella 5.1.V – Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU

		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Carichi permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli	γ_{G2}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Carichi variabili da traffico	favorevoli	γ_Q	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,35	1,35	1,15
Carichi variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Distorsioni e presollecitazioni di progetto	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 ⁽³⁾	1,00 ⁽⁴⁾	1,00
Ritiro e viscosità, Variazioni termiche, Cedimenti vincolari	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 2}, \gamma_{\epsilon 3}, \gamma_{\epsilon 4}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,20	1,20	1,00

⁽¹⁾ Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori di GEO.
⁽²⁾ Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.
⁽³⁾ 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna
⁽⁴⁾ 1,20 per effetti locali

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

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

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 14 di 103
--	---	---------------------	-------------------

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

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

- combinazione 1 → (A1+M1+R1) → STR (verifiche degli elementi strutturali)
 combinazione 2 → (A2+M2+R2) → GEO (carico limite)

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

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

Tabella 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	$\tan \phi'_k$	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_f	1,0	1,0

6.2. Combinazioni per verifica allo SLE

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

$$\begin{aligned} \text{Frequente)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{Quasi permanente)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \sum_i \psi_{2i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \\ \text{Rara)} &\Rightarrow G_1 + G_2 + Q_{k1} + \sum_i \psi_{0i} \cdot Q_{ki} && \Rightarrow (\Phi_d' = \Phi_k') \end{aligned}$$

I valori dei coefficienti di combinazione sono dedotti dalla tabella 5.1.Vi del D.M. 14 Gennaio 2008.

6.3. Combinazioni per la condizione sismica

Per la condizione sismica, le combinazioni per gli stati limite, SLV e SLD, sono le seguenti (approccio 1):

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

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 15 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

$$G_1 + G_2 + \sum_{\psi 2i} Q_{ki}$$

7. CRITERI DI ANALISI SCATOLARI

7.1. Analisi dei carichi

7.1.1. Carichi Permanenti

Peso Proprio Elementi Strutturali:

Peso Proprio del cls 25.00 kN/m³

Spinta del terreno:

Spinta attiva - Metodo di Coulomb

La teoria di Coulomb considera l'ipotesi di un cuneo di spinta a monte della parete che si muove rigidamente lungo una superficie di rottura rettilinea. Dall'equilibrio del cuneo si ricava la spinta che il terreno esercita sull'opera di sostegno. In particolare Coulomb ammette, al contrario della teoria di Rankine, l'esistenza di attrito fra il terreno e la parete, e quindi la retta di spinta risulta inclinata rispetto alla normale alla parete stesso di un angolo di attrito terra-parete.

L'espressione della spinta esercitata da un terrapieno, di peso di volume γ , su una parete di altezza H , risulta espressa secondo la teoria di Coulomb dalla seguente relazione (per terreno incoerente)

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_a$$

K_a rappresenta il coefficiente di spinta attiva di Coulomb nella versione riveduta da Muller-Breslau, espresso come

$$K_a = \frac{\sin(\alpha + \phi)}{\sin^2 \alpha \sin(\alpha - \delta) \left[1 + \frac{\sqrt{[\sin(\phi + \delta) \sin(\phi - \beta)]}}{\sqrt{[\sin(\alpha - \delta) \sin(\alpha + \beta)]}} \right]^2}$$

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 16 di 103
--	---	---------------------	-------------------

dove ϕ è l'angolo d'attrito del terreno, α rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\alpha = 90^\circ$ per parete verticale), δ è l'angolo d'attrito terreno-parete, β è l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale.

La spinta risulta inclinata dell'angolo d'attrito terreno-parete δ rispetto alla normale alla parete.

Il diagramma delle pressioni del terreno sulla parete risulta triangolare con il vertice in alto. Il punto di applicazione della spinta si trova in corrispondenza del baricentro del diagramma delle pressioni ($1/3 H$ rispetto alla base della parete). L'espressione di K_a perde di significato per $\beta > \phi$. Questo coincide con quanto si intuisce fisicamente: la pendenza del terreno a monte della parete non può superare l'angolo di natural declivio del terreno stesso.

Nel caso di terreno dotato di attrito e coesione c l'espressione della pressione del terreno ad una generica profondità z vale

$$\sigma_a = \gamma z K_a - 2 c \sqrt{K_a}$$

Spinta in presenza di falda

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

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

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

Spinta a Riposo

Si assume che sui piedritti agisca la spinta calcolata in condizioni di riposo.

Il coefficiente di spinta a riposo è espresso dalla relazione

$$K_0 = 1 - \sin\phi$$

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

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

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

$$S = 1/2 \gamma H^2 K_0 + p_v K_0 H$$

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

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 17 di 103
--	---	---------------------	-------------------

7.1.2. Sovraccarichi Accidentali

Per la determinazione dell'incremento di spinta dovuto alla presenza di carico accidentale (eventuale viabilità stradale o di cantiere), si considerano i seguenti carichi a tergo:

$$q_a = 20 \text{ kN/m}^2 \text{ sovraccarico accidentale in condizioni statiche.}$$

7.1.3. Azioni Sismiche

La spinta totale di progetto (statica + dinamica) E_d esercitata dal terrapieno ed agente sull'opera di sostegno,

è data da:

$$E_d = \frac{1}{2} y^* (1 \mp k_v) K H^2$$

dove:

H è l'altezza del muro;

K è il coefficiente di spinta del terreno (statico + dinamico).

Il coefficiente di spinta del terreno può essere calcolato mediante la formula di Mononobe e Okabe.

Per stati attivi

$$\beta \leq \phi - \theta: \quad K = \frac{\text{sen}^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos \theta \text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi - \theta - \delta) \left[1 + \sqrt{\frac{\text{sen}(\phi + \delta) \text{sen}(\phi - \beta - \theta)}{\text{sen}(\psi - \theta - \delta) \text{sen}(\psi + \beta)}} \right]^2}$$

$$\beta > \phi - \theta: \quad K = \frac{\text{sen}^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos \theta \text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi - \theta - \delta)}$$

Per stati passivi (resistenza a taglio nulla tra terreno e muro)

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

Nelle precedenti equazioni vengono usati i seguenti simboli:

ϕ è l'angolo di resistenza a taglio del terreno;

ψ, β sono gli angoli di inclinazione rispetto all'orizzontale rispettivamente della parete del muro rivolta a monte e della superficie del terrapieno;

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 18 di 103
--	---	---------------------	-------------------

δ è l'angolo di resistenza a taglio tra terreno e muro;

θ è l'angolo definito di seguito

$$\tan \theta = \frac{k_h}{1 \mp k_v}$$

La formula per stati passivi dovrebbe essere preferibilmente usata nel caso di muro a parete verticale ($\psi = 90^\circ$).

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

$$F_i = k \cdot W$$

dove:

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

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

con

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

g = accelerazione di gravità.

Per ulteriori dettagli sui valori di calcolo dei coefficienti sismici si rimanda al riepilogo riportato al paragrafo 8.2.

7.2. Combinazioni delle azioni

Si distinguono combinazioni di carico di tipo **A1-M1** nelle quali vengono incrementati i carichi permanenti e lasciati inalterati i parametri di resistenza del terreno e combinazioni di carico di tipo **A2-M2** nelle quali vengono ridotti i parametri di resistenza del terreno e lasciati inalterati i carichi.

Operando in tal modo si ottengono valori delle spinte (azioni) maggiorate e valori di resistenza ridotti e pertanto nelle verifiche globali è possibile fare riferimento a coefficienti di sicurezza unitari.

Simbologia adottata

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 19 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

γ_{Gsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ_{Gfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ_{Qsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
γ_{Qfav}	Coefficiente parziale favorevole 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
γ_γ	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	0.90	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.10	1.30	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.50	1.30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>			<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$		1.00	1.25
Coesione efficace	γ_c		1.00	1.25
Resistenza non drenata	γ_{cu}		1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}		1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_γ		1.00	1.00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 20 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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

FONDAZIONE SUPERFICIALE

Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

<i>Verifica</i>	<i>Coefficienti parziali</i>		
	R1	R2	R3
Capacità portante della fondazione	1.00	1.00	1.40
Scorrimento	1.00	1.00	1.10
Resistenza del terreno a valle	1.00	1.00	1.40
Stabilità globale		1.10	

7.3. Impostazioni per le Verifiche

Metodo verifica sezioni **Stato limite**

Impostazioni verifiche SLU

Coefficienti parziali per resistenze di calcolo dei materiali

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

Impostazioni verifiche SLE

Condizioni ambientali **Aggressive**

Verifica fessurazione

Sensibilità delle armature **Poco Sensibile**

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 21 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Valori limite delle aperture delle fessure

$$w_1 = 0.20$$

$$w_2 = 0.30$$

$$w_3 = 0.40$$

Metodo di calcolo aperture delle fessure

E.C. 2

Verifica delle tensioni

Combinazione di carico

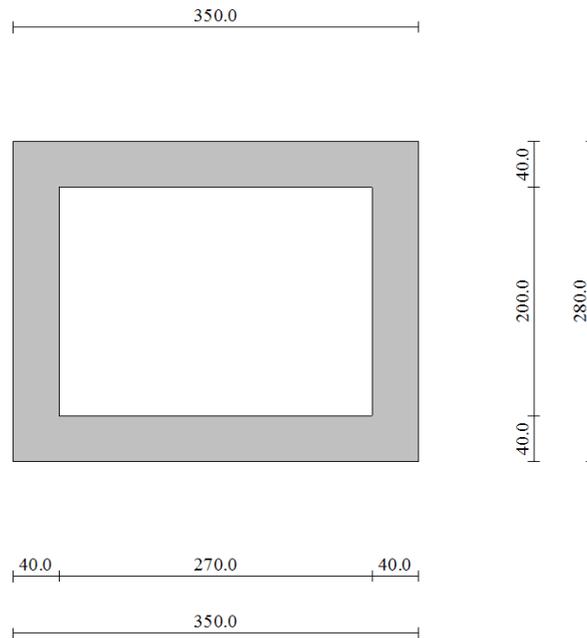
$$\text{Rara } \sigma_c < 0.60 f_{ck} - \sigma_f < 0.80 f_{yk}$$

$$\text{Quasi permanente } \sigma_c < 0.45 f_{ck}$$

Calcolo della portanza

metodo di Meyerhof

9. RISULTATI SCATOLARE



9.1. Dati di input

9.1.1. Geometria e Stratigrafia

Descrizione:	Scatolare semplice
Altezza esterna	2.80 [m]
Larghezza esterna	3.50 [m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0.00 [m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0.00 [m]
Spessore piedritto sinistro	0.40 [m]
Spessore piedritto destro	0.40 [m]
Spessore fondazione	0.40 [m]
Spessore trasverso	0.40 [m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di ricoprimento

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 24 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Descrizione	Terreno di ricoprimento		
Spessore dello strato	1.00		[m]
Peso di volume	18.0000		[kN/mc]
Peso di volume saturo	18.0000		[kN/mc]
Angolo di attrito	30.00		[°]
Coesione	0.00		[kg/cmq]

Strato di rinfianco

Descrizione	Terreno di rinfianco		
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		[kPa]
Costante di Winkler	1		[kPa/cm]

Strato di base

Descrizione	Terreno di base		
Peso di volume	19,0000		[kN/mc]
Peso di volume saturo	19,0000		[kN/mc]
Angolo di attrito	29,00		[°]
Angolo di attrito terreno struttura	19,33		[°]
Coesione	0		[kPa]

Falda

Quota falda (rispetto al piano di posa)	0,00		[m]
---	------	--	-----

9.1.2. Carichi applicati e Combinazioni

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 25 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

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

Forze distribuite

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

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n°6 (Spinta falda)

Condizione di carico n° 7 (Carico mobile in Sx)

Distr Terreno $X_i = -3,20$ $X_f = 0,00$ $V_{ni} = 20,00$ $V_{nf} = 20,00$

Condizione di carico n° 8 (Carico mobile in Dx)

Distr Terreno $X_i = 3,50$ $X_f = 6,70$ $V_{ni} = 20,00$ $V_{nf} = 20,00$

Coeff. di combinazione $\Psi_0 = 0,75$ $\Psi_1 = 0,75$ $\Psi_2 = 0,00$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 26 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 27 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 28 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15

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

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 29 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 30 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
--	----------------	----------	--------	----------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 31 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
Spinta falda	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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 22 SLE (Rara)

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 32 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 33 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 27 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Carico mobile in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Carico mobile in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 28 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 29 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 34 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 30 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 31 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
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

9.2. Analisi spinte

Dato l'elevato numero di combinazioni analizzate si riportano in seguito i dati salienti con i quali l'analisi è stata effettuata.

Spinta sui piedritti

a Riposo [combinazione 1]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 35 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 36 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

a Riposo [combinazione 31]

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	39.822500
Longitudine	16.389537
Comune	Francavilla Marittima
Provincia	Cosenza
Regione	Calabria
Punti di interpolazione del reticolo	37452 - 37451 - 37673 - 37674

Tipo di opera

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

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.34 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.17
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)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 27.88$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 13.94$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo $a_g =$	0.89 [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)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 10.86$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 5.43$
Forma diagramma incremento sismico	Rettangolare

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 37 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Spinta sismica

Mononobe-Okabe

Angolo diffusione sovraccarico

30.00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0.500	0.000
2	0.581	0.000
3	0.500	0.000
4	0.581	0.000
5	0.500	0.000
6	0.581	0.000
7	0.500	0.000
8	0.581	0.000
9	0.500	0.000
10	0.581	0.000
11	0.297	0.548
12	0.297	0.589
13	0.364	0.704
14	0.364	0.663
15	0.297	0.548
16	0.297	0.589
17	0.364	0.704
18	0.364	0.663
19	0.500	0.000
20	0.500	0.000
21	0.500	0.000
22	0.500	0.000
23	0.500	0.000
24	0.500	0.000
25	0.500	0.000
26	0.500	0.000
27	0.500	0.000
28	0.500	0.423
29	0.500	0.387

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 38 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

30	0.500	0.423
31	0.500	0.387

9.3. Inviluppo delle sollecitazioni

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-39.13	-23.83	-95.75	-59.24	31.55	58.77
0.98	9.49	18.34	-44.84	-27.51	33.72	58.77
1.75	22.31	36.65	0.88	4.47	34.43	58.77
2.52	9.49	18.34	32.35	52.26	33.72	58.77
3.30	-39.13	-23.83	59.24	95.75	31.55	58.77

Inviluppo sollecitazioni traverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0.20	-23.49	-14.26	40.09	65.95	17.41	37.06
0.91	4.70	11.09	21.14	32.18	17.41	35.07
1.75	14.99	24.35	-1.18	1.18	17.41	34.53
2.59	4.70	11.09	-32.18	-21.14	17.41	35.07
3.30	-23.49	-14.26	-65.95	-40.09	17.41	37.06

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	-39.13	-23.83	34.43	59.34	60.75	98.35
1.40	-6.86	0.81	0.11	4.63	50.42	82.15
2.60	-23.49	-14.26	-34.53	-17.41	40.09	65.95

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	-39.13	-23.83	-59.34	-34.43	60.75	98.35
1.40	-6.86	0.81	-4.63	-0.11	50.42	82.15
2.60	-23.49	-14.26	17.41	34.53	40.09	65.95

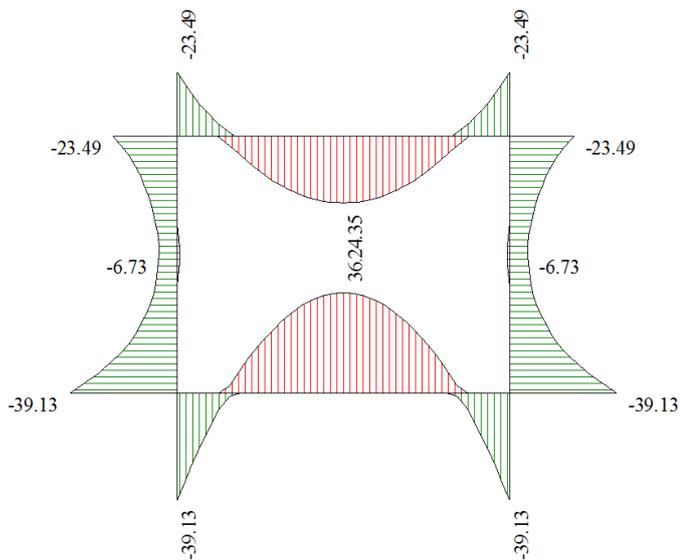


Figura 1 - Diagramma involuppo momento flettente - SLU

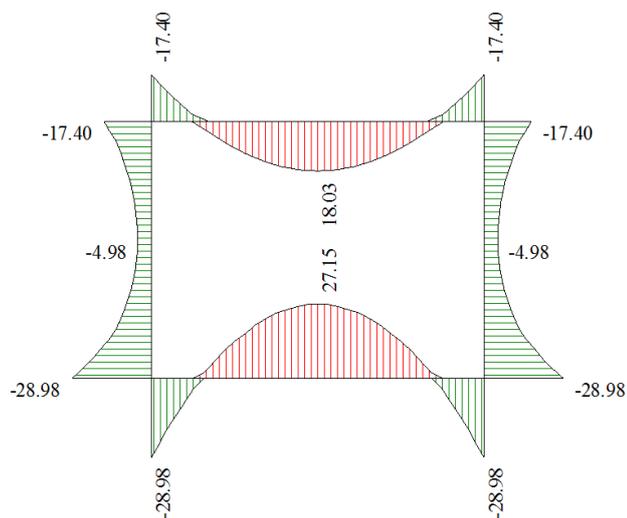


Figura 2 - Diagramma involuppo momento flettente - SLE

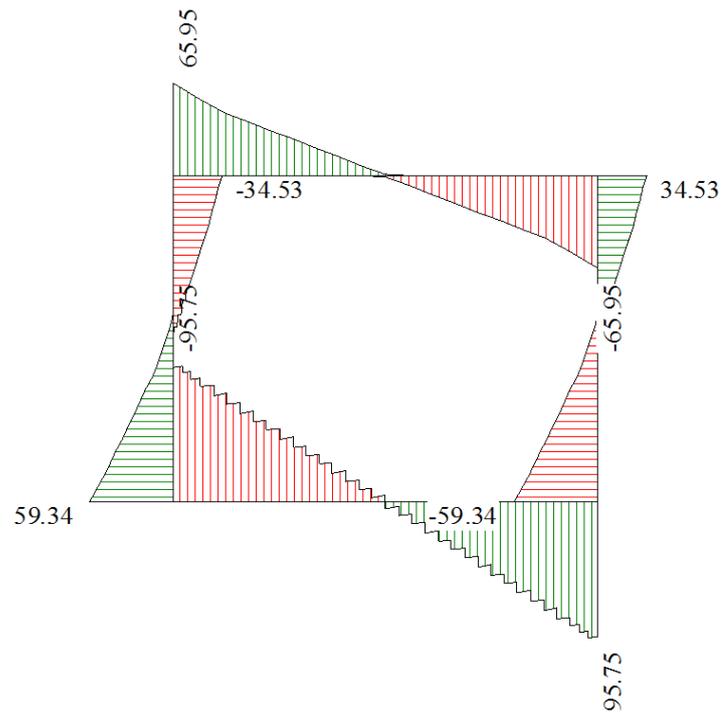


Figura 3 - Diagramma involuppo taglio – SLU

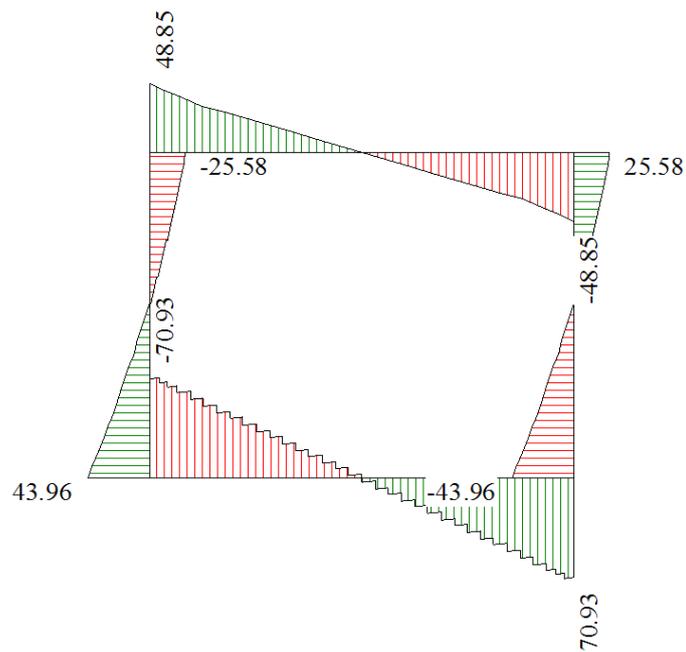


Figura 4 - Diagramma involuppo taglio – SLE

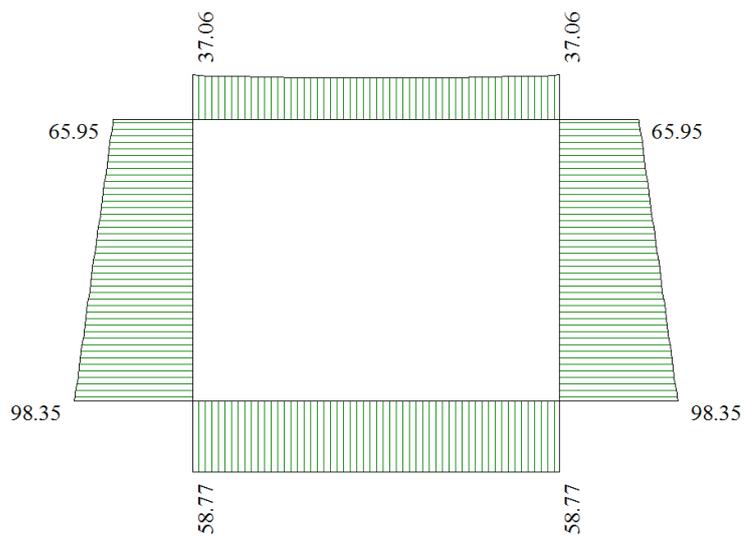


Figura 5 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLU

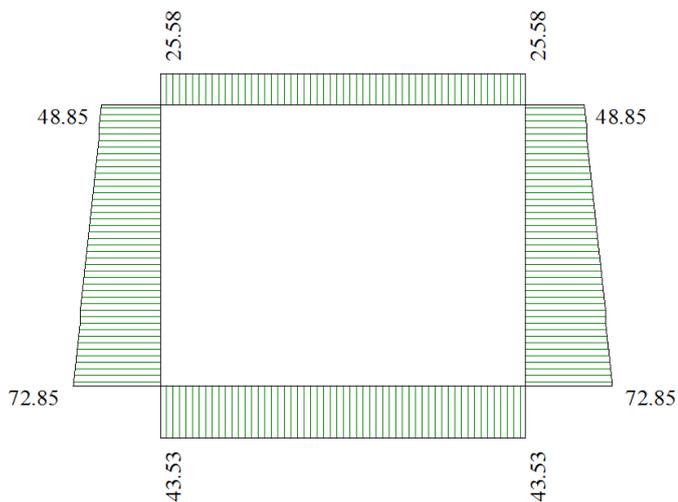


Figura 6 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLE

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 42 di 103
--	---	---------------------	-------------------

9.4. Inviluppo delle verifiche

9.4.1. Verifiche 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 (Inviluppo)

Base sezione $B = 100 \text{ cm}$

Altezza sezione $H = 40.00 \text{ cm}$

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	4.58
0.98	10.05	10.05	5.57
1.75	10.05	10.05	4.80
2.52	10.05	10.05	5.10
3.30	10.05	10.05	4.58

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	175.44	0.00	0.00	0.00
0.98	175.44	0.00	0.00	0.00
1.75	175.44	0.00	0.00	0.00
2.52	175.44	0.00	0.00	0.00
3.30	175.44	0.00	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 43 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	7.57
0.91	10.05	10.05	7.73
1.75	10.05	10.05	6.60
2.59	10.05	10.05	7.73
3.30	10.05	10.05	7.57

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	172.34	0.00	0.00	0.00
0.91	172.34	0.00	0.00	0.00
1.75	172.34	0.00	0.00	0.00
2.59	172.34	0.00	0.00	0.00
3.30	172.34	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	5.83
1.40	10.05	10.05	58.71
2.60	10.05	10.05	5.60

Y	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	181.45	0.00	0.00	0.00
1.40	179.26	0.00	0.00	0.00
2.60	177.07	0.00	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 44 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	10.05	10.05	5.83
1.40	10.05	10.05	58.71
2.60	10.05	10.05	5.60

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	181.45	0.00	0.00	0.00
1.40	179.26	0.00	0.00	0.00
2.60	177.07	0.00	0.00	0.00

9.4.2. Verifiche SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M	Momento flettente, espresso in kNm
V	Taglio, espresso in kN
N	Sforzo normale, espresso in kN
A _{fi}	Area armatura inferiore, espressa in cmq
A _{fs}	Area armatura superiore, espressa in cmq
σ _{fi}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in kPa
σ _{fs}	Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in Pa
σ _c	Tensione nel calcestruzzo, espresse in kg/cmq
τ _c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

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}
0.20	10.05	10.05	18.45	681.92	170.18
0.98	10.05	10.05	8.64	88.69	256.40
1.75	10.05	10.05	17.29	160.95	648.14
2.52	10.05	10.05	8.64	88.69	256.40
3.30	10.05	10.05	18.45	681.92	170.18

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 45 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

X	τ_c	A_{sw}
0.20	-2.4	0.00
0.98	-1.1	0.00
1.75	0.1	0.00
2.52	1.3	0.00
3.30	2.4	0.00

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	11.07	101.87	412.04
0.91	10.05	10.05	5.23	170.04	50.86
1.75	10.05	10.05	11.42	469.77	100.68
2.59	10.05	10.05	5.23	170.04	50.86
3.30	10.05	10.05	11.07	101.87	412.04

X	τ_c	A_{sw}
0.20	1.6	0.00
0.91	0.8	0.00
1.75	0.0	0.00
2.59	-0.8	0.00
3.30	-1.6	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	10.05	10.05	18.43	184.63	549.74
1.40	10.05	10.05	3.06	40.58	13.11
2.60	10.05	10.05	11.04	112.72	324.05

Y	τ_c	A_{sw}
0.20	1.5	0.00
1.40	0.1	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 46 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

2.60 -0.9 0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.20	10.05	10.05	18.43	184.63	549.74
1.40	10.05	10.05	3.06	40.58	13.11
2.60	10.05	10.05	11.04	112.72	324.05

Y	τ _c	A _{sw}
0.20	-1.5	0.00
1.40	-0.1	0.00
2.60	0.9	0.00

9.4.3. Verifiche Fessurazione

Simbologia adottata ed unità di misura

N°	<i>Indice sezione</i>
X _i	<i>Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m</i>
M _p	<i>Momento, espresse in kNm</i>
M _n	<i>Momento, espresse in kNm</i>
w _k	<i>Ampiezza fessure, espresse in mm</i>
w _{lim}	<i>Apertura limite fessure, espresse in mm</i>
s	<i>Distanza media tra le fessure, espresse in mm</i>
ε _{sm}	<i>Deformazione nelle fessure, espresse in [%]</i>

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 47 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	100.00	0.00	0.00000

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	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000

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	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 48 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.30	0.00	0.00000

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	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

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	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [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	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.01	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 49 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.35	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-12.81	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.52	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.02	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	6.88	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.44	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 23 - 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	49.77	-49.77	28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.15	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.38	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.00	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - 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	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.69	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.28	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 50 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - 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	49.77	-49.77	-28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.85	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - 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	49.77	-49.77	-26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-3.10	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-12.81	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.35	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.01	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	6.88	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.02	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.52	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.06	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-27.10	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.44	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.21	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.82	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.10	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 51 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

3 2.60 10.05 10.05 49.77 -49.77 -17.06 0.00 100.00 0.00 0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - 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	49.77	-49.77	26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.00	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.38	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.15	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - 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	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.21	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.28	0.00	0.30	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.69	0.00	0.30	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - 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	49.77	-49.77	-26.74	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-3.10	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.81	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - 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	49.77	-49.77	-28.04	0.00	0.30	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.85	0.00	0.30	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-16.70	0.00	0.30	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.34	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.15	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.29	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 52 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.17	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.26	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.33	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.29	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-27.15	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.34	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.26	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	17.17	0.00	100.00	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	7.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 53 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.55	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.42	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.40	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Rara)]

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	49.77	-49.77	-28.98	0.00	100.00	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-2.33	0.00	100.00	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-17.37	0.00	100.00	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) -

Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 54 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) -

Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 55 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert.

positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) -

Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma

Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.98	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	-26.49	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 56 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

4	2.52	10.05	10.05	49.77	-49.77	-13.58	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	0.91	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	1.75	10.05	10.05	49.77	-49.77	18.03	0.00	0.20	0.00	0.00000
4	2.59	10.05	10.05	49.77	-49.77	8.21	0.00	0.20	0.00	0.00000
5	3.30	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	10.05	10.05	49.77	-49.77	-25.67	0.00	0.20	0.00	0.00000
2	1.40	10.05	10.05	49.77	-49.77	-5.08	0.00	0.20	0.00	0.00000
3	2.60	10.05	10.05	49.77	-49.77	-15.60	0.00	0.20	0.00	0.00000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 57 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

10. CRITERI DI ANALISI MURI

L'analisi è stata condotta mediante il codice di calcolo Max 10.10 prodotto da *Aztec Informatica*. Nel seguito vengono descritti i criteri adottati per la valutazione delle azioni e relative verifiche di stabilità, verifiche geotecniche e strutturali.

10.1. Valutazione delle azioni

Il calcolo dei muri di sostegno viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo della spinta del terreno
- Verifica a ribaltamento
- Verifica a scorrimento del muro sul piano di posa (se fondazione superficiale)
- Verifica della stabilità complesso fondazione terreno (carico limite)
- Verifica della stabilità globale

Calcolo delle sollecitazioni sia del muro che della fondazione, progetto delle armature e relative verifiche dei materiali

10.1.1. Calcolo delle spinte

Spinta in condizioni statiche - Metodo di Culmann

Il metodo di Culmann adotta le stesse ipotesi di base del metodo di Coulomb. La differenza sostanziale è che mentre Coulomb considera un terrapieno con superficie a pendenza costante e carico uniformemente distribuito (il che permette di ottenere una espressione in forma chiusa per il coefficiente di spinta) il metodo di Culmann consente di analizzare situazioni con profilo di forma generica e carichi sia concentrati che distribuiti comunque disposti. Inoltre, rispetto al metodo di Coulomb, risulta più immediato e lineare tener conto della coesione del masso spingente. Il metodo di Culmann, nato come metodo essenzialmente grafico, si è evoluto per essere trattato mediante analisi numerica (noto in questa forma come metodo del cuneo di tentativo). Come il metodo di Coulomb anche questo metodo considera una superficie di rottura rettilinea.

I passi del procedimento risolutivo sono i seguenti:

- si impone una superficie di rottura (angolo di inclinazione ρ rispetto all'orizzontale) e si considera il cuneo di spinta delimitato dalla superficie di rottura stessa, dalla parete su cui si calcola la spinta e dal profilo del terreno;
- si valutano tutte le forze agenti sul cuneo di spinta e cioè peso proprio (W), carichi sul terrapieno, resistenza per attrito e per coesione lungo la superficie di rottura (R e C) e resistenza per coesione lungo la parete (A);
- dalle equazioni di equilibrio si ricava il valore della spinta S sulla parete.

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 58 di 103
--	---	---------------------	-------------------

Questo processo viene iterato fino a trovare l'angolo di rottura per cui la spinta risulta massima.

La convergenza non si raggiunge se il terrapieno risulta inclinato di un angolo maggiore dell'angolo d'attrito del terreno.

Nei casi in cui è applicabile il metodo di Coulomb (profilo a monte rettilineo e carico uniformemente distribuito) i risultati ottenuti col metodo di Culmann coincidono con quelli del metodo di Coulomb.

Le pressioni sulla parete di spinta si ricavano derivando l'espressione della spinta S rispetto all'ordinata z. Noto il diagramma delle pressioni è possibile ricavare il punto di applicazione della spinta.

Spinta in presenza di sisma - Metodo di Mononobe-Okabe

Per tener conto dell'incremento di spinta dovuta al sisma si fa riferimento al metodo di Mononobe-Okabe (cui fa riferimento la Normativa Italiana).

La Normativa Italiana suggerisce di tener conto di un incremento di spinta dovuto al sisma nel modo seguente.

Detta ε l'inclinazione del terrapieno rispetto all'orizzontale e β l'inclinazione della parete rispetto alla verticale, si calcola la spinta S' considerando un'inclinazione del terrapieno e della parete pari a :

$$\varepsilon' = \varepsilon + \theta$$

$$\beta' = \beta + \theta$$

dove $\theta = \arctg(k_h/(1 \pm k_v))$ essendo k_h il coefficiente sismico orizzontale e k_v il coefficiente sismico verticale, definito in funzione di k_h .

In presenza di falda a monte, θ assume le seguenti espressioni:

Terreno a bassa permeabilità

$$\theta = \arctg[(\gamma_{sat}/(\gamma_{sat} - \gamma_w)) * (k_h/(1 \pm k_v))]$$

Terreno a permeabilità elevata

$$\theta = \arctg[(\gamma/(\gamma_{sat} - \gamma_w)) * (k_h/(1 \pm k_v))]$$

Detta S la spinta calcolata in condizioni statiche l'incremento di spinta da applicare è espresso da

$$\Delta S = AS' - S$$

dove il coefficiente A vale:

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 59 di 103
--	---	---------------------	-------------------

$$A = \frac{\cos^2(\beta + \theta)}{\cos^2\beta \cos\theta}$$

In presenza di falda a monte, nel coefficiente A si tiene conto dell'influenza dei pesi di volume nel calcolo di θ .

Adottando il metodo di Mononobe-Okabe per il calcolo della spinta, il coefficiente A viene posto pari a 1.

Tale incremento di spinta è applicato a metà altezza della parete di spinta nel caso di forma rettangolare del diagramma di incremento sismico, allo stesso punto di applicazione della spinta statica nel caso in cui la forma del diagramma di incremento sismico è uguale a quella del diagramma statico.

Oltre a questo incremento bisogna tener conto delle forze d'inerzia orizzontali e verticali che si destano per effetto del sisma. Tali forze vengono valutate come

$$F_{iH} = k_h W \quad F_{iV} = \pm k_v W$$

dove W è il peso del muro, del terreno soprastante la mensola di monte ed i relativi sovraccarichi e va applicata nel baricentro dei pesi.

Il metodo di Culmann tiene conto automaticamente dell'incremento di spinta. Basta inserire nell'equazione risolutiva la forza d'inerzia del cuneo di spinta. La superficie di rottura nel caso di sisma risulta meno inclinata della corrispondente superficie in assenza di sisma.

10.1.2. Verifica a Ribaltamento

La verifica a ribaltamento consiste nel determinare il momento risultante di tutte le forze che tendono a fare ribaltare il muro (momento ribaltante M_r) ed il momento risultante di tutte le forze che tendono a stabilizzare il muro (momento stabilizzante M_s) rispetto allo spigolo a valle della fondazione e verificare che il rapporto M_s/M_r sia maggiore di un determinato coefficiente di sicurezza η_r .

Eseguendo il calcolo mediante gli eurocodici si può impostare $\eta_r \geq 1.0$.

Deve quindi essere verificata la seguente disequaglianza

$$\frac{M_s}{M_r} \geq \eta_r$$

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 60 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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.

10.1.3. Verifica a Scorrimento

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 il rapporto fra la risultante delle forze resistenti allo scivolamento F_r e la risultante delle forze che tendono a fare scorrere il muro F_s risulta maggiore di un determinato coefficiente di sicurezza η_s

Eseguito il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_s \geq 1.0$

$$\frac{F_r}{F_s} \geq \eta_s$$

Le forze che intervengono nella F_s sono: la componente della spinta parallela al piano di fondazione e la componente delle forze d'inerzia parallela al piano di fondazione.

La forza resistente è data dalla resistenza d'attrito e dalla resistenza per adesione lungo la base della fondazione. Detta N la componente normale al piano di fondazione del carico totale gravante in fondazione e indicando con δ_f l'angolo d'attrito terreno-fondazione, con c_a l'adesione terreno-fondazione e con B_f la larghezza della fondazione reagente, la forza resistente può esprimersi come

$$F_r = N \operatorname{tg} \delta_f + c_a B_f$$

La Normativa consente di computare, nelle forze resistenti, un' aliquota dell'eventuale spinta dovuta al terreno posto a valle del muro. In tal caso, però, il coefficiente di sicurezza deve essere aumentato opportunamente. L'aliquota di spinta passiva che si può considerare ai fini della verifica a scorrimento non può comunque superare il 50 per cento.

Per quanto riguarda l'angolo d'attrito terra-fondazione, δ_f , diversi autori suggeriscono di assumere un valore di δ_f pari all'angolo d'attrito del terreno di fondazione.

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 61 di 103
--	---	---------------------	-------------------

10.1.4. Verifica al carico limite

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 superiore a η_q . Cioè, detto Q_u , il carico limite ed R la risultante verticale dei carichi in fondazione, deve essere:

$$\frac{Q_u}{R} \geq \eta_q$$

Eseguendo il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_q \geq 1.0$

Le espressioni di Hansen per il calcolo della capacità portante si differenziano a secondo se siamo in presenza di un terreno puramente coesivo ($\phi=0$) o meno e si esprimono nel modo seguente:

Caso generale

$$q_u = cN_c s_c d_c i_c g_c b_c + qN_q s_q d_q i_q g_q b_q + 0.5B\gamma N_\gamma s_\gamma d_\gamma i_\gamma g_\gamma b_\gamma$$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi=0$

$$q_u = 5.14c(1 + s_c + d_c - i_c - g_c - b_c) + q$$

in cui d_c, d_q, d_γ , sono i fattori di profondità; s_c, s_q, s_γ , sono i fattori di forma; i_c, i_q, i_γ , sono i fattori di inclinazione del carico; b_c, b_q, b_γ , sono i fattori di inclinazione del piano di posa; g_c, g_q, g_γ , sono i fattori che tengono conto del fatto che la fondazione poggia su un terreno in pendenza.

I fattori N_c, N_q, N_γ sono espressi come:

$$N_q = e^{*\tan\phi} K_p$$

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

$$N_\gamma = 1.5(N_q - 1) \tan\phi$$

10.1.5. Stabilità globale

La verifica alla stabilità globale del complesso muro+terreno deve fornire un coefficiente di sicurezza non inferiore a η_g

Eseguendo il calcolo mediante gli Eurocodici si può impostare $\eta_g \geq 1.0$

Viene usata la tecnica della suddivisione a strisce della superficie di scorrimento da analizzare. La superficie di scorrimento viene supposta circolare e determinata in modo tale da non avere intersezione con il profilo del muro o con i pali di fondazione. Si determina il minimo coefficiente di sicurezza su una maglia di centri di dimensioni 10x10 posta in prossimità della sommità del muro. Il numero di strisce è pari a 50.

Il coefficiente di sicurezza fornito da Fellenius si esprime secondo la seguente formula:

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 62 di 103
--	---	---------------------	-------------------

$$\eta = \frac{\sum_1^n \left(\frac{c_i b_i}{\cos \alpha_i} + [W_i \cos \alpha_i - u_i l_i] \operatorname{tg} \phi_i \right)}{\sum_1^n W_i \sin \alpha_i}$$

dove n è il numero delle strisce considerate, b_i e α_i sono la larghezza e l'inclinazione della base della striscia i-esima rispetto all'orizzontale, W_i è il peso della striscia i-esima e c_i e φ_i sono le caratteristiche del terreno (coesione ed angolo di attrito) lungo la base della striscia.

Inoltre u_i ed l_i rappresentano la pressione neutra lungo la base della striscia e la lunghezza della base della striscia (l_i = b_i/cos α_i).

Quindi, assunto un cerchio di tentativo lo si suddivide in n strisce e dalla formula precedente si ricava η. Questo procedimento viene eseguito per il numero di centri prefissato e viene assunto come coefficiente di sicurezza della scarpata il minimo dei coefficienti così determinati.

10.2. Combinazioni delle azioni

Si distinguono combinazioni di carico di tipo **A1-M1** nelle quali vengono incrementati i carichi permanenti e lasciati inalterati i parametri di resistenza del terreno e combinazioni di carico di tipo **A2-M2** nelle quali vengono ridotti i parametri di resistenza del terreno e lasciati inalterati i carichi.

Operando in tal modo si ottengono valori delle spinte (azioni) maggiorate e valori di resistenza ridotti e pertanto nelle verifiche globali è possibile fare riferimento a coefficienti di sicurezza unitari.

Simbologia adottata

γ _{Gsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
γ _{Gfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
γ _{Qsfav}	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
γ _{Qfav}	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
γ _{tanφ'}	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
γ _r	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniassiale delle rocce

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

Carichi	Effetto		EQU	A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ _{Gfav}	0.90	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 63 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.10	1.30	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.50	1.50	1.30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1.00	1.00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>EQU</i>	<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{Gfav}	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{Gsfav}	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 64 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

FONDAZIONE SUPERFICIALE

Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

<i>Verifica</i>	<i>Coefficienti parziali</i>		
	R1	R2	R3
Capacità portante della fondazione	1.00	1.00	1.40
Scorrimento	1.00	1.00	1.10
Resistenza del terreno a valle	1.00	1.00	1.40
Stabilità globale		1.10	

10.3. Impostazioni per le Verifiche

Metodo verifica sezioni **Stato limite**

Impostazioni verifiche SLU

Coefficienti parziali per resistenze di calcolo dei materiali

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

Impostazioni verifiche SLE

Condizioni ambientali **Aggressive**

Verifica fessurazione

Sensibilità delle armature **Poco Sensibile**

Valori limite delle aperture delle fessure $w_1 = 0.20$

$w_2 = 0.30$

$w_3 = 0.40$

Metodo di calcolo aperture delle fessure **E.C. 2**

Verifica delle tensioni

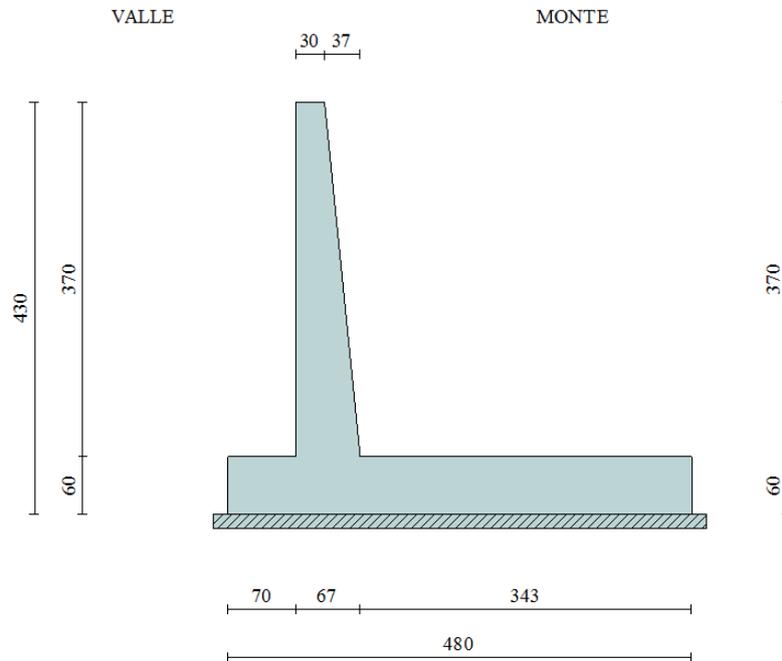
Combinazione di carico **Rara $\sigma_c < 0.60 f_{ck}$ - $\sigma_f < 0.80 f_{yk}$**

Quasi permanente $\sigma_c < 0.45 f_{ck}$

Calcolo della portanza

metodo di Meyerhof

11. RISULTATI MURI D'ALA



11.1. Geometria

Descrizione	Muro a mensola in c.a.
Altezza del paramento	3.70 [m]
Spessore in sommità	0.30 [m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.67 [m]
Inclinazione paramento esterno	0.00 [°]
Inclinazione paramento interno	4.10 [°]
Lunghezza del muro	10.00 [m]

Fondazione

Lunghezza mensola fondazione di valle	0.70 [m]
Lunghezza mensola fondazione di monte	3.43 [m]
Lunghezza totale fondazione	4.80 [m]
Inclinazione piano di posa della fondazione	0.00 [°]
Spessore fondazione	0.60 [m]
Spessore magrone	0.15 [m]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 66 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

11.2. Caratteristiche dei terreni

Geometria profilo terreno a monte del muro

Simbologia adottata e sistema di riferimento

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

N numero ordine del punto

X ascissa del punto espressa in [m]

Y ordinata del punto espressa in [m]

A inclinazione del tratto espressa in [°]

N	X	Y	A
1	5.00	0.00	0.00

Terreno a valle del muro

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 0,00 [°]

Altezza del rinterro rispetto all'attacco fondaz.valle-paramento 0,00 [m]

Descrizione terreni

Simbologia adottata

Nr.	Indice del terreno
γ	Peso di volume del terreno espresso in [kN/mc]
γ_s	Peso di volume saturo del terreno espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo d'attrito interno espresso in [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]

Descrizione	γ	γ_s	ϕ	δ	c	c_a
Rilevato	18,00	18,00	30.00	20.00	0,0	0,0
Terreno di base	19,00	19,00	29.00	19.33	0,0	0,0

Stratigrafia

Simbologia adottata

N	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
a	Inclinazione espressa in [°]
Kw	Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm ² /cm
Ks	Coefficiente di spinta
Terreno	Terreno dello strato

Nr.	H	a	Kw	Ks	Terreno
1	4,30	0,00	0,00	0,00	Rilevato
2	5,00	0,00	2,93	0,00	Terreno di base

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 67 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

11.3. Carichi applicati e sollecitazioni

11.3.1. Condizioni di carico

Simbologia e convenzioni di segno adottate

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

X Ascissa del punto di applicazione del carico concentrato espressa in [m]

F_x Componente orizzontale del carico concentrato espressa in [kN]

F_y Componente verticale del carico concentrato espressa in [kN]

M Momento espresso in [kNm]

X_i Ascissa del punto iniziale del carico ripartito espressa in [m]

X_f Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]

Q_i Intensità del carico per $x=X_i$ espressa in [kN/m]

Q_f Intensità del carico per $x=X_f$ espressa in [kN/m]

D/C Tipo carico : D=distribuito C=concentrato

Condizione n° 1 (Carico Mobile)

D Profilo $X_i=0.00$ $X_f=5.00$ $Q_i=20.0000$ $Q_f=20.0000$

11.3.2. Combinazioni di carico

Simbologia adottata

F/S Effetto dell'azione (FAV: Favorevole, SFAV: Sfavorevole)

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

Ψ Coefficiente di combinazione della condizione

Combinazione n° 1 - Caso A1-M1 (STR)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 - Caso A2-M2 (GEO)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 68 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 3 - Caso EQU (SLU)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	0.90	1.00	0.90
Peso proprio terrapieno	FAV	0.90	1.00	0.90
Spinta terreno	SFAV	1.10	1.00	1.10

Combinazione n° 4 - Caso A2-M2 (GEO-STAB)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 5 - Caso A1-M1 (STR)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.30	1.00	1.30
Carico Mobile	SFAV	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 - Caso A2-M2 (GEO)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 - Caso EQU (SLU)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	0.90	1.00	0.90
Peso proprio terrapieno	FAV	0.90	1.00	0.90
Spinta terreno	SFAV	1.10	1.00	1.10
Carico Mobile	SFAV	1.50	1.00	1.50

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 69 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 8 - Caso A2-M2 (GEO-STAB)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 - Caso A1-M1 (STR) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 10 - Caso A1-M1 (STR) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 11 - Caso A2-M2 (GEO) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 12 - Caso A2-M2 (GEO) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 70 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

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

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

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

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	FAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	FAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

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

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

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

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	SFAV	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	SFAV	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	SFAV	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 17 - Rara (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.00	0.75	0.75

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 71 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 18 - Frequente (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 19 - Quasi Permanente (SLE)

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 20 - Rara (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 21 - Rara (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00
Carico Mobile	SFAV	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 22 - Frequente (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 72 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 23 - Frequente (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 24 - Quasi Permanente (SLE) - Sisma Vert. positivo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

Combinazione n° 25 - Quasi Permanente (SLE) - Sisma Vert. negativo

	S/F	γ	Ψ	$\gamma * \Psi$
Peso proprio muro	--	1.00	1.00	1.00
Peso proprio terrapieno	--	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno	--	1.00	1.00	1.00

11.3.3. Analisi spinte e verifiche

Sistema di riferimento adottato per le coordinate :

Origine in testa al muro (spigolo di monte)

Ascisse X (espresse in [m]) positive verso monte

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

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti da monte verso valle

Le forze verticali sono considerate positive se agenti dall'alto verso il basso

Calcolo riferito ad 1 metro di muro

Tipo di analisi

Calcolo della spinta	metodo di Culmann
Calcolo del carico limite	metodo di Meyerhof
Calcolo della stabilità globale	metodo di Bishop
Calcolo della spinta in condizioni di	Spinta attiva

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 73 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Sisma

Identificazione del sito

Latitudine	39.822500
Longitudine	16.389537
Comune	Francavilla Marittima
Provincia	Cosenza
Regione	Calabria
Punti di interpolazione del reticolo	37452 - 37451 - 37673 - 37674

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera ordinaria
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso pericolose	IV - Opere strategiche ed industrie molto
Vita di riferimento	100 anni
Categoria sottosuolo	B
Categoria topografica	T1

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo a_g	2.34 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.17
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.31
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S) = 8.64$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 4.32$

Combinazioni SLE

Accelerazione al suolo a_g	0.89 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.20
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.18
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 74 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*S) = 1.96$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 0.98$
Forma diagramma incremento sismico	Stessa forma diagramma statico
Partecipazione spinta passiva (percento)	0.0
Lunghezza del muro	10.00 [m]
Peso muro	118.8533 [kN]
Baricentro del muro	X=0.72 Y=-3.19

Superficie di spinta

Punto inferiore superficie di spinta	X = 3.70	Y = -4.30
Punto superiore superficie di spinta	X = 3.70	Y = 0.00
Altezza della superficie di spinta	4.30 [m]	
Inclinazione superficie di spinta(rispetto alla verticale)	0.00 [°]	

11.3.4. Quadro riassuntivo dei coefficienti di spinta calcolati

Simbologia adottata

C Identificativo della combinazione

Tipo Tipo combinazione

Sisma Combinazione sismica

CS_{SCO} Coeff. di sicurezza allo scorrimento

CS_{RIB} Coeff. di sicurezza al ribaltamento

CS_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite

CS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale

C	Tipo	Sisma	CS _{sco}	CS _{rib}	CS _{qlim}	CS _{stab}
1	A1-M1 - [1]	--	2.20	--	5.38	--
2	A2-M2 - [1]	--	1.80	--	2.39	--
3	EQU - [1]	--	--	10.11	--	--
4	STAB - [1]	--	--	--	--	1.45
5	A1-M1 - [2]	--	2.22	--	4.09	--
6	A2-M2 - [2]	--	1.75	--	1.84	--
7	EQU - [2]	--	--	7.84	--	--
8	STAB - [2]	--	--	--	--	1.26
9	A1-M1 - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	1.56	--	4.05	--
10	A1-M1 - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	1.50	--	4.20	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 75 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

11	A2-M2 - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	1.08	--	1.39	--
12	A2-M2 - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	1.04	--	1.43	--
13	EQU - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	--	6.53	--	--
14	EQU - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	--	5.19	--	--
15	STAB - [3]	Orizzontale + Verticale positivo	--	--	--	1.23
16	STAB - [3]	Orizzontale + Verticale negativo	--	--	--	1.21
17	SLER - [2]	--	2.75	--	5.29	--
18	SLEF - [2]	--	2.82	--	6.23	--
19	SLEQ - [2]	--	2.82	--	6.23	--
20	SLER - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.33	--	4.86	--
21	SLER - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.33	--	4.95	--
22	SLEF - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.37	--	5.71	--
23	SLEF - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.37	--	5.81	--
24	SLEQ - [2]	Orizzontale + Verticale positivo	2.37	--	5.71	--
25	SLEQ - [2]	Orizzontale + Verticale negativo	2.37	--	5.81	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 76 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

11.4. Inviluppo sollecitazioni

11.4.1. Paramento

L'ordinata Y(espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

Momento positivo se tende le fibre contro terra (a monte), espresso in [kNm]

Sforzo normale positivo di compressione, espresso in [kN]

Taglio positivo se diretto da monte verso valle, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	Y	Nmin	Nmax	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.18	1.8443	1.8443	0.0131	0.1767	0.1139	1.8840
3	0.37	3.7486	3.7486	0.0808	0.7362	0.4555	4.0026
4	0.55	5.7130	5.7130	0.2456	1.7217	1.0249	6.3504
5	0.74	7.7374	7.7374	0.5501	3.1759	1.8221	8.9259
6	0.93	9.8219	9.8219	1.0368	5.1413	2.8471	11.7292
7	1.11	11.9664	11.9664	1.7482	7.6604	4.0998	14.7603
8	1.29	14.1709	14.1709	2.7269	10.7758	5.5803	18.0192
9	1.48	16.4355	16.4355	4.0154	14.5300	7.2885	21.5058
10	1.67	18.7601	18.7601	5.6562	18.9655	9.2245	25.2201
11	1.85	21.1448	21.1448	7.6919	24.1248	11.3883	29.1623
12	2.04	23.5895	23.5895	10.1650	30.0506	13.7799	33.3322
13	2.22	26.0943	26.0943	13.1180	36.7854	16.3992	37.7299
14	2.40	28.6591	28.6591	16.5936	44.3716	19.2463	42.3553
15	2.59	31.2840	31.2840	20.6341	52.8518	22.3211	47.2085
16	2.77	33.9689	33.9689	25.2823	62.2686	25.6237	52.2895
17	2.96	36.7138	36.7138	30.5805	72.6645	29.1541	57.5982
18	3.15	39.5188	39.5188	36.5713	84.0820	32.9123	63.1347
19	3.33	42.3839	42.3839	43.2974	96.5636	36.8982	68.8990
20	3.52	45.3089	45.3089	50.8011	110.1520	41.1118	74.8910
21	3.70	48.2941	48.2941	59.1232	124.8878	45.5168	81.1054

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 77 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	Y	Nmin	Nmax	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.18	1.8443	1.8443	0.0118	0.0955	0.0922	0.9992
3	0.37	3.7486	3.7486	0.0701	0.4065	0.3687	2.1961
4	0.55	5.7130	5.7130	0.2095	0.9700	0.8296	3.5882
5	0.74	7.7374	7.7374	0.4645	1.8222	1.4749	5.1747
6	0.93	9.8219	9.8219	0.8695	2.9995	2.3045	6.9557
7	1.11	11.9664	11.9664	1.4591	4.5384	3.3185	8.9310
8	1.29	14.1709	14.1709	2.2678	6.4751	4.5169	11.1008
9	1.48	16.4355	16.4355	3.3302	8.8461	5.8996	13.4650
10	1.67	18.7601	18.7601	4.6806	11.6877	7.4667	16.0237
11	1.85	21.1448	21.1448	6.3536	15.0362	9.2181	18.7768
12	2.04	23.5895	23.5895	8.3837	18.9281	11.1539	21.7243
13	2.22	26.0943	26.0943	10.8055	23.3998	13.2741	24.8662
14	2.40	28.6591	28.6591	13.6534	28.4875	15.5786	28.2026
15	2.59	31.2840	31.2840	16.9619	34.2276	18.0675	31.7334
16	2.77	33.9689	33.9689	20.7656	40.6566	20.7408	35.4586
17	2.96	36.7138	36.7138	25.0989	47.8108	23.5984	39.3783
18	3.15	39.5188	39.5188	29.9963	55.7266	26.6404	43.4923
19	3.33	42.3839	42.3839	35.4925	64.4403	29.8667	47.8009
20	3.52	45.3089	45.3089	41.6218	73.9883	33.2774	52.3038
21	3.70	48.2941	48.2941	48.4173	84.4054	36.8430	56.9703

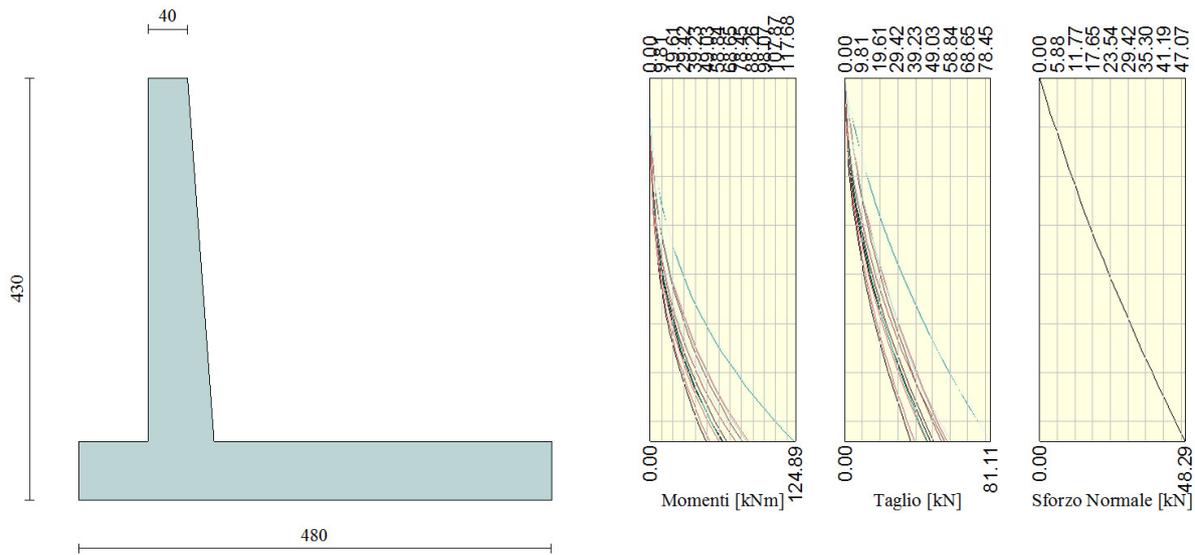


Figura 7 - Diagramma involucro sollecitazioni – paramento

11.4.2. Fondazione

Inviluppo Sollecitazioni fondazione di valle

L'ascissa X (espressa in m) è considerata positiva verso monte con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di valle

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in [kNm]

Taglio positivo se diretto verso l'alto, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.07	0.1298	0.1858	3.7119	5.3065
3	0.14	0.5202	0.7425	7.4468	10.5950
4	0.21	1.1729	1.6687	11.2047	15.8653
5	0.28	2.0894	2.9632	14.9857	21.1176
6	0.35	3.2714	4.6247	18.7898	26.3517
7	0.42	4.7205	6.6520	22.6169	31.5677
8	0.49	6.4383	9.0438	26.4670	36.7656
9	0.56	8.4264	11.7988	30.3402	41.9454
10	0.63	10.6865	14.9157	34.2364	47.1071
11	0.70	13.2201	18.3934	38.1557	52.2508

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 79 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.34	-0.9077	0.2953	-5.2137	1.6488
3	0.69	-3.5225	1.0808	-9.9538	2.8579
4	1.03	-7.6818	2.2056	-14.6802	3.6271
5	1.37	-13.2234	3.5187	-21.2837	3.9566
6	1.72	-21.5914	4.8695	-28.7422	3.8464
7	2.06	-32.8513	6.1071	-37.0559	3.2963
8	2.40	-47.1095	7.0805	-46.2246	2.3065
9	2.74	-64.6591	7.6391	-56.2483	0.8769
10	3.09	-85.7936	7.6318	-67.1271	-0.9924
11	3.43	-110.8061	6.9080	-78.8610	-1.7333

Inviluppo Sollecitazioni fondazione di monte

L'ascissa X(espressa in m) è considerata positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di monte

Momento positivo se tende le fibre inferiori, espresso in [kNm]

Taglio positivo se diretto verso l'alto, espresso in [kN]

Inviluppo combinazioni SLU

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.34	0.2357	0.5569	1.2796	3.1121
3	0.69	0.8128	2.0420	1.9903	5.4177
4	1.03	1.5360	4.1811	2.1320	7.1460
5	1.37	2.2103	6.8352	1.7048	8.2207
6	1.72	2.6404	9.7458	0.7086	8.6418
7	2.06	2.6313	12.6887	-0.8564	8.4092
8	2.40	1.9879	15.4397	-2.9904	7.5229
9	2.74	0.5148	17.7746	-5.6934	5.9830
10	3.09	-1.9829	19.4693	-8.9653	3.7894
11	3.43	-5.7004	20.2994	-12.8061	0.9422

Inviluppo combinazioni SLE

Nr.	X	Mmin	Mmax	Tmin	Tmax
1	0.00	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
2	0.34	0.2357	0.5569	1.2796	3.1121
3	0.69	0.8128	2.0420	1.9903	5.4177
4	1.03	1.5360	4.1811	2.1320	7.1460
5	1.37	2.2103	6.8352	1.7048	8.2207
6	1.72	2.6404	9.7458	0.7086	8.6418
7	2.06	2.6313	12.6887	-0.8564	8.4092
8	2.40	1.9879	15.4397	-2.9904	7.5229
9	2.74	0.5148	17.7746	-5.6934	5.9830
10	3.09	-1.9829	19.4693	-8.9653	3.7894
11	3.43	-5.7004	20.2994	-12.8061	0.9422

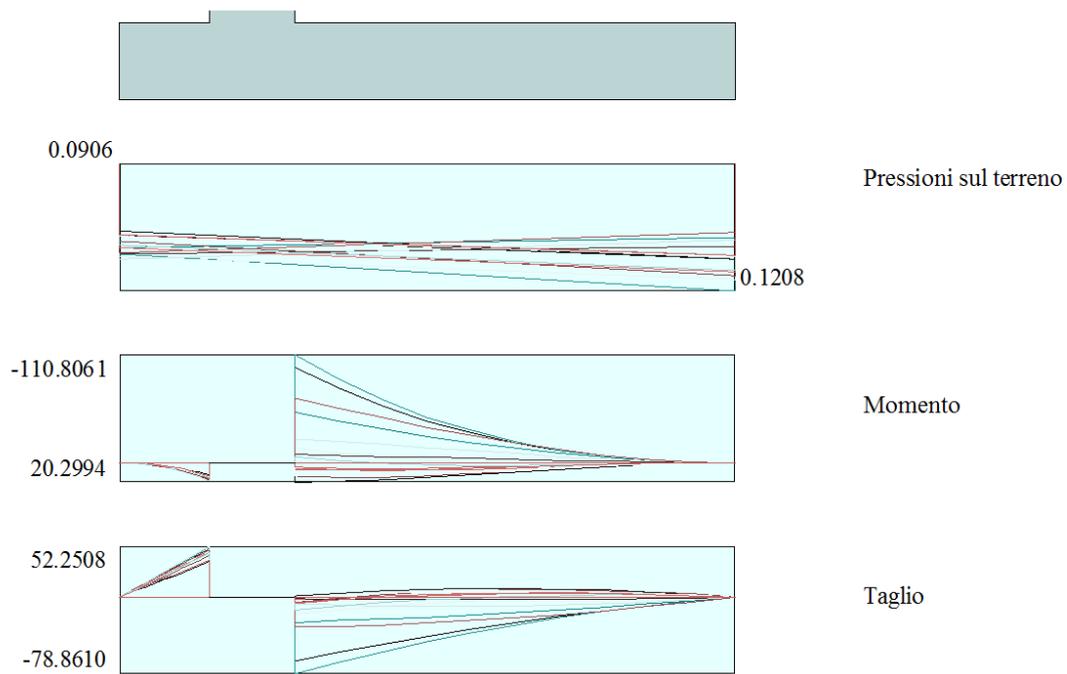


Figura 8 - Diagramma involuppo sollecitazioni – fondazione

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 81 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

11.5. Involuppo verifiche

11.5.1. Paramento

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

B	base della sezione espressa in [cm]
H	altezza della sezione espressa in [cm]
A _{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A _{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
σ _c	tensione nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
τ _c	tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
σ _{fs}	tensione nell'armatura disposta sul lembo di monte in [N/mmq]
σ _{fi}	tensione nell'armatura disposta sul lembo di valle in [N/mmq]
N _u	sforzo normale ultimo espresso in [kN]
M _u	momento ultimo espresso in [kNm]
CS	coefficiente sicurezza sezione
V _{Rcd}	Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]
V _{Rsd}	Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]
VRd	Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Involuppo SLU

Nr.	Y	B, H	A _{fs}	A _{fi}	N _u	M _u	CS	V _{Rd}	V _{Rcd}	V _{Rsd}
1	0.00	100, 40	10.05	10.05	0.00	0.00	1000.00	172.35	--	--
2	0.18	100, 41	10.05	10.05	4894.56	-49.29	2653.91	176.81	--	--
3	0.37	100, 43	10.05	10.05	2614.60	-150.57	697.49	181.25	--	--
4	0.55	100, 44	10.05	10.05	1258.80	-300.01	220.34	185.67	--	--
5	0.74	100, 45	10.05	10.05	724.50	-297.38	93.64	190.08	--	--
6	0.93	100, 47	10.05	10.05	503.66	-263.65	51.28	194.48	--	--
7	1.11	100, 48	10.05	10.05	388.22	-248.52	32.44	198.86	--	--
8	1.29	100, 49	10.05	10.05	317.27	-241.26	22.39	203.24	--	--
9	1.48	100, 51	10.05	10.05	269.26	-238.04	16.38	207.60	--	--
10	1.67	100, 52	10.05	10.05	234.63	-237.19	12.51	211.96	--	--
11	1.85	100, 53	10.05	10.05	208.47	-237.85	9.86	216.30	--	--
12	2.04	100, 55	10.05	10.05	188.01	-239.50	7.97	220.64	--	--
13	2.22	100, 56	10.05	10.05	171.58	-241.87	6.58	224.97	--	--
14	2.40	100, 57	10.05	10.05	158.09	-244.77	5.52	229.29	--	--
15	2.59	100, 59	10.05	10.05	146.83	-248.06	4.69	233.61	--	--
16	2.77	100, 60	10.05	10.05	137.28	-251.65	4.04	237.92	--	--
17	2.96	100, 61	10.05	10.05	129.08	-255.48	3.52	242.23	--	--
18	3.15	100, 63	10.05	10.05	121.97	-259.50	3.09	246.53	--	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 82 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

19	3.33	100, 64	10.05	10.05	115.74	-263.69	2.73	250.83	--	--
20	3.52	100, 65	10.05	10.05	110.24	-268.00	2.43	255.12	--	--
21	3.70	100, 67	10.05	10.05	105.35	-272.42	2.18	259.41	--	--

Inviluppo SLE

Nr.	Y	B, H	A _{fs}	A _{fi}	σ_c	τ_c	σ_{fs}	σ_{fi}
1	0.00	100, 40	10.05	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
2	0.18	100, 41	10.05	10.05	0.007	0.003	-0.058	-0.099
3	0.37	100, 43	10.05	10.05	0.020	0.007	-0.097	-0.280
4	0.55	100, 44	10.05	10.05	0.045	0.010	0.455	-0.597
5	0.74	100, 45	10.05	10.05	0.084	0.014	1.481	-1.065
6	0.93	100, 47	10.05	10.05	0.134	0.019	3.191	-1.659
7	1.11	100, 48	10.05	10.05	0.196	0.023	5.589	-2.372
8	1.29	100, 49	10.05	10.05	0.269	0.028	8.687	-3.203
9	1.48	100, 51	10.05	10.05	0.351	0.033	12.497	-4.152
10	1.67	100, 52	10.05	10.05	0.445	0.039	17.035	-5.220
11	1.85	100, 53	10.05	10.05	0.549	0.044	22.314	-6.405
12	2.04	100, 55	10.05	10.05	0.662	0.050	28.347	-7.709
13	2.22	100, 56	10.05	10.05	0.786	0.055	35.145	-9.130
14	2.40	100, 57	10.05	10.05	0.920	0.061	42.720	-10.669
15	2.59	100, 59	10.05	10.05	1.063	0.067	51.080	-12.325
16	2.77	100, 60	10.05	10.05	1.216	0.073	60.235	-14.096
17	2.96	100, 61	10.05	10.05	1.378	0.080	70.192	-15.983
18	3.15	100, 63	10.05	10.05	1.549	0.086	80.959	-17.984
19	3.33	100, 64	10.05	10.05	1.729	0.092	92.541	-20.098
20	3.52	100, 65	10.05	10.05	1.918	0.099	104.946	-22.325
21	3.70	100, 67	10.05	10.05	2.116	0.106	118.175	-24.662

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 83 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

11.5.2. Fondazione

Simbologia adottata

B	base della sezione espressa in [cm]
H	altezza della sezione espressa in [cm]
A_{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo inferiore in [cmq]
A_{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo superiore in [cmq]
σ	tensione nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
τ_c	tensione tangenziale nel calcestruzzo espressa in [N/mmq]
σ_{fi}	tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore in [N/mmq]
σ_{fs}	tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore in [N/mmq]
N_u	sforzo normale ultimo espresso in [kN]
M_u	momento ultimo espresso in [kNm]
CS	coefficiente sicurezza sezione
V_{Rcd}	Aliquota di taglio assorbito dal cls, espresso in [kN]
V_{Rsd}	Aliquota di taglio assorbito dall'armatura, espresso in [kN]
V_{Rd}	Resistenza al taglio, espresso in [kN]

Fondazione di valle

(L'ascissa X, espressa in [m], è positiva verso monte con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di valle)

Inviluppo SLU

Nr.	Y	B, H	A_{fs}	A_{fi}	N_u	M_u	CS	V_{Rd}	V_{Rcd}	V_{Rsd}
1	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.00	0.00	1000.00	233.40	--	--
2	0.07	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	1167.51	233.40	--	--
3	0.14	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	292.21	233.40	--	--
4	0.21	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	130.02	233.40	--	--
5	0.28	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	73.22	233.40	--	--
6	0.35	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	46.91	233.40	--	--
7	0.42	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	32.62	233.40	--	--
8	0.49	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	23.99	233.40	--	--
9	0.56	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	18.39	233.40	--	--
10	0.63	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	14.55	233.40	--	--
11	0.70	100, 60	10.05	10.05	0.00	216.96	11.80	233.40	--	--

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 84 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Inviluppo SLE

Nr.	X	B, H	A _{fs}	A _{fi}	σ _c	τ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
12	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.07	100, 60	10.05	10.05	0.005	0.009	0.294	-0.049
14	0.14	100, 60	10.05	10.05	0.018	0.019	1.178	-0.198
15	0.21	100, 60	10.05	10.05	0.041	0.028	2.654	-0.446
16	0.28	100, 60	10.05	10.05	0.073	0.038	4.727	-0.795
17	0.35	100, 60	10.05	10.05	0.115	0.047	7.400	-1.244
18	0.42	100, 60	10.05	10.05	0.166	0.057	10.674	-1.794
19	0.49	100, 60	10.05	10.05	0.226	0.066	14.555	-2.446
20	0.56	100, 60	10.05	10.05	0.296	0.076	19.044	-3.201
21	0.63	100, 60	10.05	10.05	0.375	0.086	24.146	-4.058
22	0.70	100, 60	10.05	10.05	0.464	0.096	29.862	-5.019

Fondazione di monte

(L'ascissa X, espressa in [m], è positiva verso valle con origine in corrispondenza dell'estremo libero della fondazione di monte)

Inviluppo SLU

Nr.	Y	B, H	A _{fs}	A _{fi}	N _u	M _u	CS	V _{Rd}	V _{Rcd}	V _{Rsd}
1	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.00	0.00	1000.00	233.40	--	--
2	0.34	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	239.03	233.40	--	--
3	0.69	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	61.59	233.40	--	--
4	1.03	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	28.24	233.40	--	--
5	1.37	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	16.41	233.40	--	--
6	1.72	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	10.05	233.40	--	--
7	2.06	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	6.60	233.40	--	--
8	2.40	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	4.61	233.40	--	--
9	2.74	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	3.36	233.40	--	--
10	3.09	100, 60	10.05	10.05	0.00	-216.96	2.53	233.40	--	--
11	3.43	100, 60	10.05	20.11	0.00	-216.73	1.96	233.40	--	--

Codifica: LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	Data: 15/04/2019	Pag. 85 di 103
--	---	---------------------	-------------------

Inviluppo SLE

Nr.	X	B, H	A _{fs}	A _{fi}	σ _c	τ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
12	0.00	100, 60	10.05	10.05	0.000	0.000	0.000	0.000
13	0.34	100, 60	10.05	10.05	0.016	0.006	1.035	-0.174
14	0.69	100, 60	10.05	10.05	0.059	0.011	3.796	-0.638
15	1.03	100, 60	10.05	10.05	0.121	0.015	7.773	-1.306
16	1.37	100, 60	10.05	10.05	0.197	0.017	12.706	-2.136
17	1.72	100, 60	10.05	10.05	0.281	0.018	18.117	-3.045
18	2.06	100, 60	10.05	10.05	0.366	0.017	23.588	-3.964
19	2.40	100, 60	10.05	10.05	0.446	0.016	28.702	-4.824
20	2.74	100, 60	10.05	10.05	0.513	0.012	33.042	-5.554
21	3.09	100, 60	10.05	10.05	0.562	-0.019	36.193	-6.083
22	3.43	100, 60	10.05	20.11	0.451	-0.026	19.290	10.546

11.6. Verifiche Fessurazione

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ε_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifiche a fessurazione

Combinazione n° 17

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ε_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 86 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.09	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.38	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.90	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-1.69	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-2.79	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-4.22	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-6.03	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-8.24	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-10.90	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-14.03	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-17.67	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-21.86	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-26.63	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-32.01	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-38.04	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-44.75	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-52.18	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-60.37	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-69.34	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-79.13	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.14	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.58	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.31	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.33	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.65	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	5.27	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	7.19	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 87 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

9	-0.54	10.05	10.05	110.80	9.41	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	11.95	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	14.79	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	13.89	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	15.02	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	14.84	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	13.64	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	11.69	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	9.28	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	6.68	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	4.18	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	2.04	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.56	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 18

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.01	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.07	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.21	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.46	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.87	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.46	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.27	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 88 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.33	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-4.68	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.35	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-8.38	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-10.81	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-13.65	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-16.96	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-20.77	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-25.10	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-30.00	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-35.49	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-41.62	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-48.42	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.12	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.49	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.11	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	1.97	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.09	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.46	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.08	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	7.97	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.11	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	12.51	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	20.30	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	19.47	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	17.77	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	15.44	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	12.69	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	9.75	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	6.84	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 89 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

19	2.67	10.05	10.05	110.80	4.18	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	2.01	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 19

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.01	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.07	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.21	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.46	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.87	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.46	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.27	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.33	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-4.68	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.35	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-8.38	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-10.81	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-13.65	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-16.96	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-20.77	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-25.10	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-30.00	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 90 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-35.49	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-41.62	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-48.42	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.12	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.49	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.11	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	1.97	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.09	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.46	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.08	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	7.97	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.11	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	12.51	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	20.30	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	19.47	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	17.77	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	15.44	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	12.69	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	9.75	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	6.84	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	4.18	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	2.01	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 91 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 20

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs}	area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]
A_{fi}	area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]
M_{pf}	Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]
M	Momento agente nella sezione espressa in [kNm]
ϵ_m	deformazione media espressa in [%]
s_m	Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
w	Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.10	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.41	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.97	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-1.82	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-3.00	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-4.54	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-6.48	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-8.85	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-11.69	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-15.04	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-18.93	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-23.40	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-28.49	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-34.23	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-40.66	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-47.81	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-55.73	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-64.44	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-73.99	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-84.41	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 92 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.16	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.63	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.43	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.98	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	5.74	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	7.83	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	10.24	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	12.99	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	16.06	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	5.65	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	7.28	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	7.90	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	7.68	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	6.85	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	5.59	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	4.11	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	2.61	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	1.30	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.36	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 21

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ε_m deformazione media espressa in [%]

S_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 93 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.09	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.40	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.95	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-1.79	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-2.95	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-4.46	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-6.36	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-8.69	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-11.49	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-14.78	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-18.60	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-22.99	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-27.99	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-33.63	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-39.94	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-46.97	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-54.75	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-63.31	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-72.69	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-82.92	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.15	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.62	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.40	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.49	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.89	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	5.61	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	7.65	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 94 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

9	-0.54	10.05	10.05	110.80	10.02	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	12.70	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	15.70	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	-112.26	-5.70	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	-110.80	-1.98	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	0.51	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	1.99	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	2.63	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	2.64	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	2.21	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	1.54	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	0.81	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.24	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 22

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.54	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.99	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.64	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.54	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 95 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.70	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-5.17	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.99	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-9.19	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-11.81	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-14.89	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-18.46	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-22.55	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-27.21	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-32.47	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-38.37	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-44.94	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-52.21	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.21	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.15	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.37	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.85	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.62	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	8.66	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.98	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	13.58	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	13.88	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	13.40	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	12.29	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	10.72	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	8.84	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	6.80	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	4.78	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 96 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

19	2.67	10.05	10.05	110.80	2.93	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	1.41	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.38	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 23

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.08	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.24	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.53	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.98	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.62	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.50	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.64	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-5.09	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.88	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-9.05	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-11.62	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-14.65	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-18.15	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-22.18	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-26.76	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-31.92	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari					<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 97 di 103
---	---	--	--	--	--	----------------------------	--------------------------

19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-37.72	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-44.17	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-51.32	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.52	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.18	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.10	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.29	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.74	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.46	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	8.46	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.72	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	13.26	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	4.13	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	5.44	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	5.96	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	5.83	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	5.22	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	4.27	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	3.15	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	2.01	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	0.99	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.27	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 24

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 98 di 103
---	---	----------------------------	--------------------------

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]
 ϵ_m deformazione media espressa in [%]
 s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]
w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ϵ_m	S _m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.09	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.25	0.0000	0.00	0.000
5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.54	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.99	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.64	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.54	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.70	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-5.17	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.99	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-9.19	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-11.81	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-14.89	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-18.46	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-22.55	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-27.21	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-32.47	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-38.37	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-44.94	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-52.21	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ϵ_m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.54	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 99 di 103
---	--	----------------------------	--------------------------

4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.21	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.15	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.37	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.85	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.62	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	8.66	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.98	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	13.58	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	13.88	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	13.40	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	12.29	0.0000	0.00	0.000
15	1.29	10.05	10.05	110.80	10.72	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	8.84	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	6.80	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	4.78	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	2.93	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	1.41	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.38	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 25

L'ordinata Y (espressa in [m]) è considerata positiva verso il basso con origine in testa al muro

A_{fs} area di armatura in corrispondenza del lembo di monte in [cmq]

A_{fi} area di armatura in corrispondenza del lembo di valle in [cmq]

M_{pf} Momento di prima fessurazione espressa in [kNm]

M Momento agente nella sezione espressa in [kNm]

ϵ_m deformazione media espressa in [%]

s_m Distanza media tra le fessure espressa in [mm]

w Apertura media della fessura espressa in [mm]

Verifica fessurazione paramento

N°	Y	A_{fs}	A_{fi}	M_{pf}	M	ϵ_m	s_m	w
1	0.00	10.05	10.05	-50.52	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	0.18	10.05	10.05	-53.81	-0.02	0.0000	0.00	0.000
3	0.37	10.05	10.05	-57.20	-0.08	0.0000	0.00	0.000
4	0.55	10.05	10.05	-60.69	-0.24	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 100 di 103
---	---	----------------------------	---------------------------

5	0.74	10.05	10.05	-64.28	-0.53	0.0000	0.00	0.000
6	0.93	10.05	10.05	-67.97	-0.98	0.0000	0.00	0.000
7	1.11	10.05	10.05	-71.77	-1.62	0.0000	0.00	0.000
8	1.29	10.05	10.05	-75.66	-2.50	0.0000	0.00	0.000
9	1.48	10.05	10.05	-79.65	-3.64	0.0000	0.00	0.000
10	1.67	10.05	10.05	-83.74	-5.09	0.0000	0.00	0.000
11	1.85	10.05	10.05	-87.94	-6.88	0.0000	0.00	0.000
12	2.04	10.05	10.05	-92.23	-9.05	0.0000	0.00	0.000
13	2.22	10.05	10.05	-96.62	-11.62	0.0000	0.00	0.000
14	2.40	10.05	10.05	-101.12	-14.65	0.0000	0.00	0.000
15	2.59	10.05	10.05	-105.71	-18.15	0.0000	0.00	0.000
16	2.77	10.05	10.05	-110.41	-22.18	0.0000	0.00	0.000
17	2.96	10.05	10.05	-115.20	-26.76	0.0000	0.00	0.000
18	3.15	10.05	10.05	-120.10	-31.92	0.0000	0.00	0.000
19	3.33	10.05	10.05	-125.09	-37.72	0.0000	0.00	0.000
20	3.52	10.05	10.05	-130.19	-44.17	0.0000	0.00	0.000
21	3.70	10.05	10.05	-135.39	-51.32	0.0000	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione

N°	Y	A _{fs}	A _{fi}	M _{pf}	M	ε _m	S _m	w
1	-1.10	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-1.03	10.05	10.05	110.80	0.13	0.0000	0.00	0.000
3	-0.96	10.05	10.05	110.80	0.52	0.0000	0.00	0.000
4	-0.89	10.05	10.05	110.80	1.18	0.0000	0.00	0.000
5	-0.82	10.05	10.05	110.80	2.10	0.0000	0.00	0.000
6	-0.75	10.05	10.05	110.80	3.29	0.0000	0.00	0.000
7	-0.68	10.05	10.05	110.80	4.74	0.0000	0.00	0.000
8	-0.61	10.05	10.05	110.80	6.46	0.0000	0.00	0.000
9	-0.54	10.05	10.05	110.80	8.46	0.0000	0.00	0.000
10	-0.47	10.05	10.05	110.80	10.72	0.0000	0.00	0.000
11	-0.40	10.05	10.05	110.80	13.26	0.0000	0.00	0.000
12	0.27	10.05	20.11	117.47	4.13	0.0000	0.00	0.000
13	0.61	10.05	10.05	110.80	5.44	0.0000	0.00	0.000
14	0.95	10.05	10.05	110.80	5.96	0.0000	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari					<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 101 di 103
---	---	--	--	--	--	----------------------------	---------------------------

15	1.29	10.05	10.05	110.80	5.83	0.0000	0.00	0.000
16	1.64	10.05	10.05	110.80	5.22	0.0000	0.00	0.000
17	1.98	10.05	10.05	110.80	4.27	0.0000	0.00	0.000
18	2.32	10.05	10.05	110.80	3.15	0.0000	0.00	0.000
19	2.67	10.05	10.05	110.80	2.01	0.0000	0.00	0.000
20	3.01	10.05	10.05	110.80	0.99	0.0000	0.00	0.000
21	3.35	10.05	10.05	110.80	0.27	0.0000	0.00	0.000
22	3.70	10.05	10.05	-110.80	0.00	0.0000	0.00	0.000

12. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2008 (punto 10.2)

12.1. Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Il sottoscritto, in qualità di calcolatore delle opere in progetto, dichiara quanto segue.

12.2. Tipo di analisi svolta

- Sottovia scatolari

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

La struttura viene discretizzata in elementi tipo trave. Per simulare il comportamento del terreno di fondazione e di rinfiacco vengono inserite delle molle alla Winkler non reagenti a trazione

L'analisi che viene effettuata è un'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione). L'analisi fornisce i risultati in termini di spostamenti. Dagli spostamenti si risale alle sollecitazioni nodali ed alle pressioni sul terreno.

Il calcolo degli scatolari viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo delle pressioni in calotta (per gli scatolari ricoperti da terreno);
- Calcolo della spinta del terreno;
- Calcolo delle sollecitazioni sugli elementi strutturali (fondazione, piedritti e traverso);
- Progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente secondo le disposizioni del capitolo 7 del DM 14/01/2008.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 102 di 103
---	---	----------------------------	---------------------------

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

- Muri di sostegno

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

Il calcolo dei muri di sostegno viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo della spinta del terreno
- Verifica a ribaltamento
- Verifica a scorrimento del muro sul piano di posa
- Verifica della stabilità complesso fondazione terreno (carico limite)
- Verifica della stabilità globale
- Calcolo delle sollecitazioni sia del muro che della fondazione, progetto delle armature e relative verifiche dei materiali.

L'analisi strutturale sotto le azioni sismiche è condotta con il metodo dell'analisi statica equivalente secondo le disposizioni del capitolo 7 del DM 14/01/2008.

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

12.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

- Sottovia scatolari

Titolo SCAT - Analisi Strutture Scatolari
 Versione 10.0
 Produttore Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)
 Utente S.T.E. srl
 Licenza AIU3546NM

Muri di Sostegno

- Titolo MAX - Analisi e Calcolo Muri di Sostegno
 Versione 10.10h

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TO59 STR RE01 B	OPERE: TOMBINI IDRAULICI / SOTTOPASSI Relazione Tecnica e di Calcolo Tombini Circolari	<i>Data:</i> 15/04/2019	<i>Pag.</i> 103 di 103
---	---	----------------------------	---------------------------

Produttore Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)

Utente S.T.E. srl

Licenza AIU3546NM

12.4. Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

12.5. 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.

12.6. Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede 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.

12.7. 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.

In base a quanto sopra, io sottoscritto asserisco che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.