

**ANAS S.p.A.**

Direzione Generale

DG 41/08LAVORI 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 SCATOLARE AL KM 7+220,00 - 2.00X2.00

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
GEODATA - Geologia e Idrogeologia
GES - Geotecnica
CINIGEO - Gallerie gresitose
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 S 1 4 S T R R E 0 1 C

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
C	08.09.2019	Revisione per Validazione	Ing. T. Zanella	Ing. F.M. La Camera	Ing. S. Lieto

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 1 di 255
---	--	----------------------------	-------------------------

INDICE

1. PREMESSA	4
2. QUADRO NORMATIVO.....	6
3. MATERIALI.....	7
3.1. Durabilità e prescrizioni sui materiali	7
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 DELLO SCATOLARE	14
7.1. Modellazione della struttura.....	14
7.2. Modellazione del terreno.....	15
7.3. Calcolo della pressione in calotta.....	15
7.4. Angolo di diffusione dei sovraccarichi	17
7.5. Calcolo delle spinte sui paramenti verticali	17
7.5.1. Spinte in condizioni statiche.....	18
7.5.1.1. Spinte attive.....	18
7.5.1.2. Spinte a riposo.....	19
7.5.2. Spinte in presenza di sisma	19
7.5.2.1. Sovrappinte sismiche sullo scatolare e sui muri a U	19
7.5.3. Spinte in fase statica e sovrappinte sismiche sulle opere di progetto.....	20
8. ANALISI DEI CARICHI	22
8.1. Pesi Propri	22
8.2. Carichi Permanenti.....	23
8.2.1. Carichi Permanenti agenti sulla soletta superiore	23
8.2.2. Spinte Laterali (spinta del terrapieno e spinta della falda)	23
8.3. Carichi Variabili.....	24

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 2 di 255
---	---	----------------------------	-------------------------

8.3.1.	Carichi Variabili da Traffico sulla soletta superiore	24
8.3.2.	Spinte sui piedritti indotte da sovraccarichi accidentali.....	28
8.3.3.	Sovraccarichi accidentali sulla soletta di fondazione	31
8.3.4.	Carico idraulico all' interno dello scatolare	31
8.3.5.	Forza di frenamento	32
8.3.6.	Azioni termiche.....	32
8.4.	Azioni sismiche	32
8.5.	Combinazioni delle azioni	33
8.6.	Impostazioni per le Verifiche	41
9.	ANALISI SCATOLARE 2.00 x 2.00	43
9.1.	Dati di input.....	43
9.1.1.	Geometria e Stratigrafia	43
9.1.2.	Carichi applicati	44
9.1.3.	Combinazioni	47
9.2.	Analisi spinte	109
10.	RISULTATI DELL' ANALISI	119
10.1.	Inviluppo delle pressioni	119
10.2.	Inviluppo delle sollecitazioni	119
10.3.	Inviluppo delle verifiche	123
10.3.1.	Verifiche SLU.....	123
10.3.2.	Verifiche SLE	125
10.3.3.	Verifiche Fessurazione.....	128
10.3.4.	Analisi e verifica locale cordolo	218
10.3.4.1.	Analisi dei carichi e sollecitazioni di calcolo	219
10.3.4.2.	Verifiche strutturali	219
10.3.5.	Verifiche geotecniche	222
11.	CRITERI DI ANALISI DEI MURI AD U	228
11.1.	Analisi dei carichi.....	228
11.1.1.	Carichi Permanenti.....	228
11.1.2.	Sovraccarichi Accidentali.....	230
11.2.	Combinazioni delle azioni	230

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 3 di 255
---	---	----------------------------	-------------------------

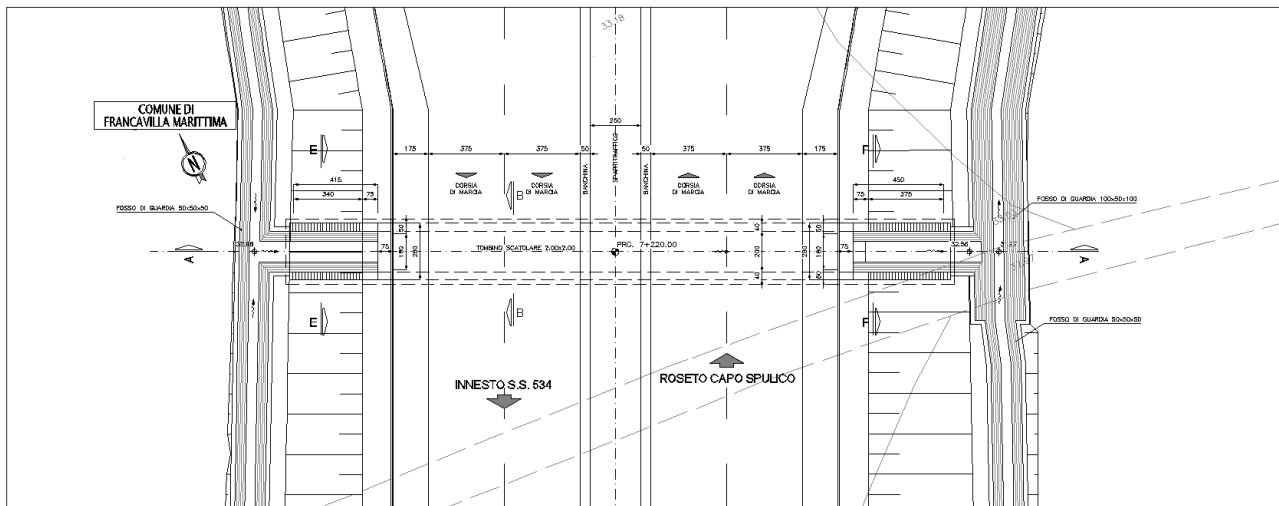
11.3. Impostazioni per le Verifiche	232
12. RISULTATI ANALISI MURO AD U	233
12.1. Dati di input.....	233
12.1.1. Geometria e Stratigrafia	233
12.1.2. Carichi applicati e Combinazioni	234
12.2. Analisi spinte	240
12.3. Inviluppo delle pressioni	243
12.4. Inviluppo delle sollecitazioni.....	243
12.5. Inviluppo delle verifiche.....	247
12.5.1. Verifiche <i>SLU</i>	247
12.5.2. Verifiche <i>SLE</i>	248
12.5.3. Verifiche geotecniche.....	250
13. DICHIARAZIONI SECONDO N.T.C. 2008 (punto 10.2)	253
13.1. Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo	253
13.2. Tipo di analisi svolta	253
13.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo	254
13.4. Affidabilità dei codici di calcolo.....	254
13.5. Modalità di presentazione dei risultati	255
13.6. Informazioni generali sull'elaborazione.....	255
13.7. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati	255

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 4 di 255
---	--	----------------------------	-------------------------

1. PREMESSA

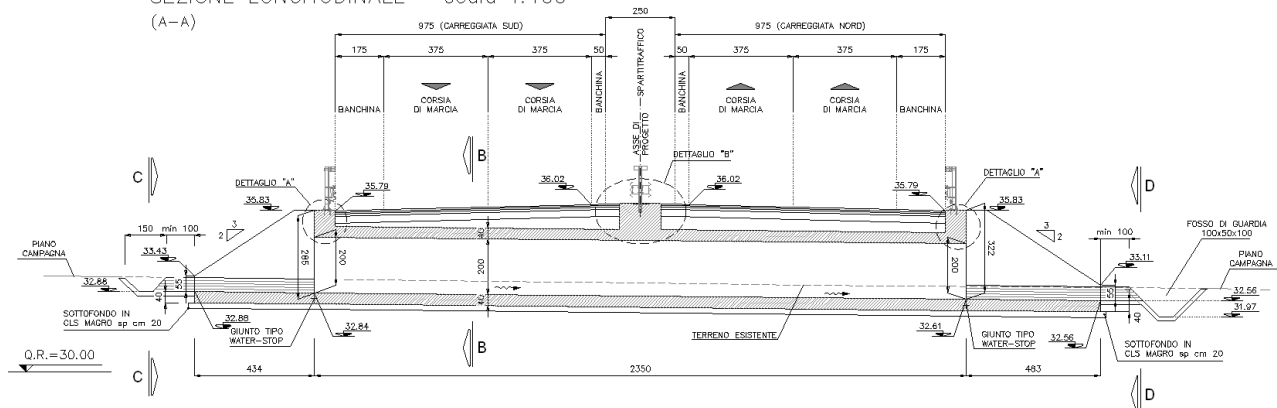
La presente relazione di calcolo ha per oggetto l'analisi e le relative verifiche del tombino idraulico scatolare TS14 al Km 7+220, facente parte delle opere minori nell'ambito del progetto esecutivo per i "Lavori di costruzione del 3° megalotto della S.S 106 Jonica – Cat B – dall'innesto con la S.S. 534 (Km 365+150) a Roseto Capo Spulico (km 400+000)".

A seguire uno stralcio planimetrico e la sezione longitudinale dell' opera in oggetto:

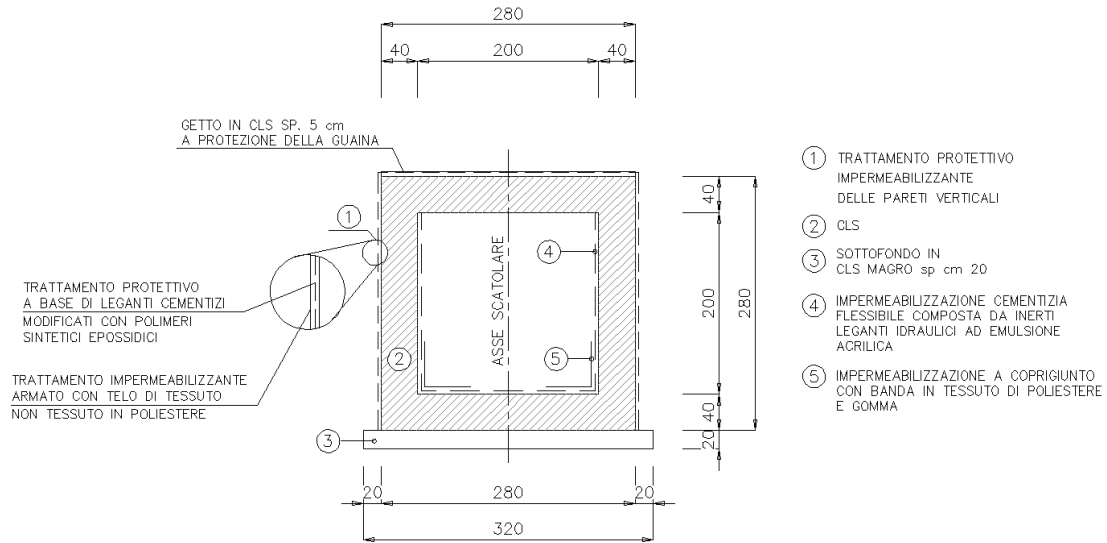


SEZIONE LONGITUDINALE scala 1:100

(A-A)



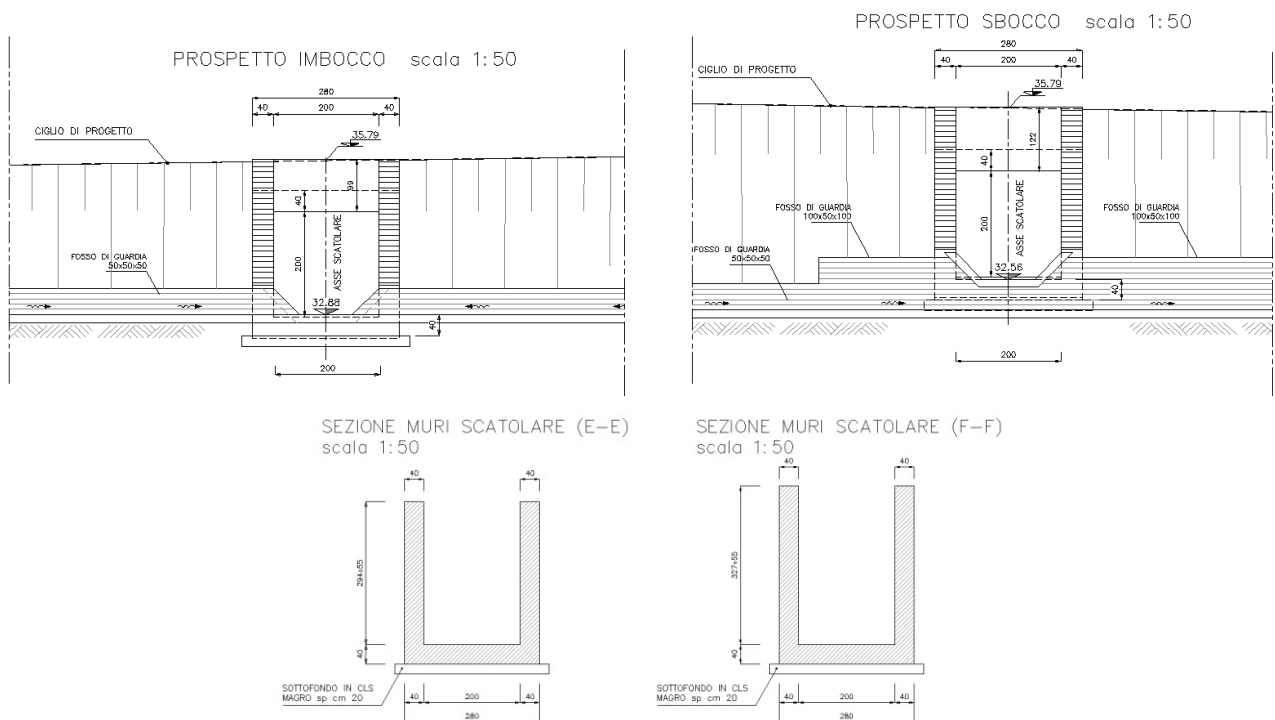
Si tratta di una struttura scatolare in c.a. gettata in opera a singola canna della quale se ne riporta in figura la sezione trasversale:



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 **"SCAT14.0"** prodotto da *Aztec informatica*.

Si riportano, inoltre, analisi e verifica dei muri in prossimità dell'imbocco/sbocco allo scatolare, relativamente all'altezza massima, condotte, in ottemperanza al metodo degli stati limite, con l'ausilio del programma di calcolo **"SCAT14.0"** prodotto da *Aztec informatica*.

Si tratta di muri in c.a. gettati in opera dei quali se ne riportano in figura prospetti e sezioni trasversali:



<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 6 di 255
---	--	----------------------------	-------------------------

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

- 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	XA2	
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

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.

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 8 di 255
--	---	---------------------	------------------

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.

La classe di esposizione ambientale prevista per le strutture in oggetto è stata individuata tenendo conto che le condizioni ambientali in cui verrà realizzata l'opera possono definirsi "aggressive", considerando che il fattore preminente in grado di influenzare la durabilità del calcestruzzo è rappresentato dall'attacco chimico da parte di acque del terreno e acque fluenti. Le classi di esposizione ambientale determinano la scelta delle caratteristiche minime dei calcestruzzi, la dimensione dei copriferri e la verifica dello stato limite di fessurazione.

In accordo alle normative di riferimento, si riepilogano di seguito le specifiche adottate:

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 9 di 255
--	---	---------------------	------------------

Descrizione	Fondazione	Elevazioni
Classe di resistenza	C32/40	C32/40
Classe di esposizione	XA2	XA2
Condizioni ambientali	Aggressive	Aggressive
Copriferro minimo [mm]	40.00	40.00
Tipologia di armatura	Poco sensibile	Poco sensibile
Apertura fessure [mm]	frequente q. perm. $\leq w_2$ $\leq w_1$	frequente q. perm. $\leq w_2$ $\leq w_1$

4. PARAMETRI GEOTECNICI

Le caratteristiche meccaniche del terreno in situ e del rilevato di progetto sono state desunte dall'elaborato "LO716CE1701T00GE00GETSC01 – Profilo Geotecnico delle singole opere", ove sono sintetizzati i principali dati di progetto ed al quale si rimanda per ulteriori dettagli.

TERRENO DI BASE

peso di volume naturale γ = 19 kN/mc

coesione drenata c' = 0 kPa

angolo di attrito φ' = 29°

TERRENO DI RINFIANCO

peso di volume naturale γ = 18 kN/m³

angolo di attrito φ' = 30°

coesione drenata c' = 0 kPa

RILEVATO

peso di volume naturale γ = 18 kN/m³

angolo di attrito φ' = 35°

coesione drenata c' = 0 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} .

K_{Winkler} fondazione K_w = 0.30 kg/c m³

K_{Winkler} terreno laterale K_w = 0.01 kg/cm³ (a vantaggio di sicurezza)

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 10 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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 di Salvaguardia 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 (NTC).

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 scatolari 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 (§ 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

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 11 di 255
--	---	---------------------	-------------------

$$V_R = V_N \cdot C_U.$$

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;

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 8.4.

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)

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
Vento q_5	4 (folla)	----	0,75	0,0
	5	0,0	0,0	0,0
	Vento a ponte scarico SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
Neve q_s	Esecuzione	0,8	----	0,0
	Vento a ponte carico	0,6		
Temperatura	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	esecuzione	0,8	0,6	0,5
	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:

- 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)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 14 di 255
--	---	---------------------	-------------------

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
Coazione 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_r	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:

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

7. CRITERI DI ANALISI DELLO SCATOLARE

In ottemperanza al D.M. del 14.01.2008 (Torme Tecniche per le costruzioni e relativa circolae esplicativa) , i calcoli sono condotti con il metodo semiprobabilistico agli stati limite.

7.1. Modellazione della struttura

L' analisi è eseguita mediante l' ausilio di un software appositamente dedicato alla tipologia di struttura in oggetto.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 15 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

A partire dai dati di input inseriti dall'utente (tipo di terreno, geometria e sovraccarichi agenti) il programma è in grado di conoscere tutti i carichi agenti sulla struttura per ogni combinazione di carico.

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

7.2. Modellazione del terreno

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

Volendo eliminare la resistenza del terreno sui piedritti basta azzerare la costante di Winkler dello strato di rinfianco.

È possibile azzerare anche la costante di Winkler del terreno di fondazione se la struttura è soggetta ad un regime di carico autoequilibrato (risultante e momento risultante nulli).

Viene effettuata quindi l'analisi al passo per tener conto delle molle che devono essere eliminate (molle in trazione) dalla matrice globale.

L'analisi così condotta fornisce i risultati in termini di spostamenti. Dagli spostamenti si risale alle sollecitazioni nodali ed alle pressioni sul terreno.

7.3. Calcolo della pressione in calotta

I metodi di calcolo che il software mette a disposizione per modellare i carichi agenti in corrispondenza del piano passante per il trasverso dello scatolare sono i seguenti:

Pressione Geostatica :

Con questo metodo la massa di terreno sovrastante la calotta si considera su di essa agente con il suo peso. Quindi la pressione in calotta è fornita dalla seguente relazione:

$$P_v = \gamma H$$

Se sul profilo del piano campagna sono presenti dei sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, la diffusione di questi nel terreno avviene secondo un angolo, rispetto alla verticale, pari ad un valore definito dall'utente.

dove

γ è il peso specifico del terreno dello strato superiore;

H è lo spessore dello strato superiore di terreno.

Terzaghi:

Nei riguardi della forma del diagramma di carico, cioè della modalità di applicazione delle spinte del terreno, il metodo di Terzaghi considera che il carico sul trasverso si manifesti come semplice peso di una massa parabolica o ellittica di distacco.

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 16 di 255
--	---	---------------------	-------------------

Più in dettaglio Terzaghi fornisce due espressioni differenti della pressione a seconda della maggiore o minore altezza del ricoprimento H_0 . Le due espressioni sono:

- Per basse profondità, cioè per $H_0 \leq 5 B_1$,

$$p_v = \frac{\gamma B_1 - C}{K \operatorname{tg} \varphi} \left(1 - e^{-K \frac{H}{B_1} \operatorname{tg} \varphi} \right)$$

nella quale K è un coefficiente sperimentale, che, secondo misure eseguite dallo stesso Autore è circa uguale ad 1. Inoltre:

$$B_1 = \frac{b}{2} + h \operatorname{tg} \varphi \left(45^\circ - \frac{\varphi}{2} \right)$$

In questa espressione b ed h sono la larghezza e l'altezza dello scatolare e ϕ è l'angolo d'attrito del terreno di rinfilanco.

- Per grandi profondità, cioè per $H_0 > 5B_1$:

$$p_v = \frac{\gamma B_1 - C}{K \operatorname{tg} \varphi} \left(1 - e^{-K \frac{H}{B_1} \operatorname{tg} \varphi} \right) + \gamma H_2 e^{-K \frac{H}{B_1} \operatorname{tg} \varphi}$$

essendo H_1 la distanza, misurata dal piano orizzontale sul quale agisce la pressione, alla quale si estende l'effetto volta e H_2 la residua distanza sino al piano campagna. La somma $H_1 + H_2$ è l'altezza del ricoprimento H_0 .

Caquot-Kerisel :

Il metodo di Caquot-Kerisel adotta le stesse ipotesi di base del metodo di Terzaghi.

Nei riguardi della forma del diagramma di carico, cioè della modalità di applicazione delle spinte del terreno, il metodo di Caquot-Kerisel considera che il carico sul traverso (calotta nel caso di scatolare di forma circolare o a galleria) si manifesti come semplice peso di una massa parabolica o ellittica di distacco.

Il valore del suddetto carico è fornito dalla seguente espressione:

$$p_v = \frac{\gamma H}{\lambda_p - 2} \left[\frac{r_0}{H} - \left(\frac{r_0}{H} \right)^{\lambda_p - 1} \right] - \frac{C}{\operatorname{tg} \varphi} \left[1 - \left(\frac{r_0}{H} \right)^{\lambda_p - 1} \right]$$

In questa espressione:

- H , profondità dell'asse dello scatolare rispetto al piano campagna

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 17 di 255
--	---	---------------------	-------------------

- r_0 , raggio del cerchio inscritto nella struttura;
- C , coesione del terreno dello strato di ricoprimento;
- ϕ , angolo d'attrito del terreno dello strato di ricoprimento;
- K_p , coefficiente di spinta passiva espresso da $K_p = \tan^2 (45 + \phi/2)$.

7.4. Angolo di diffusione dei sovraccarichi

Tale valore rappresenta l'angolo, rispetto alla verticale, secondo il quale i sovraccarichi presenti sul terreno vengono riportati sul piano orizzontale passante per il traverso. La scelta di questo parametro è eseguita attraverso pulsanti di selezione relativi ai valori seguenti:

- *Angolo d'attrito del terreno di ricoprimento;*
- *Angolo di spinta attiva $(45 - \phi / 2)$;*
- *Angolo di spinta passiva $(45 + \phi / 2)$;*
- *Valore direttamente inputato da utente ;*

Indicato con S lo spessore dello strato di ricoprimento e con α l'angolo di diffusione del sovraccarico, un carico Q , agente sul piano campagna, si ripartirà su una superficie di ampiezza pari $2 \times S \times \text{tg}(\alpha)$ sul piano passante per il traverso.

Se sul piano campagna agisce un carico distribuito su un tratto di ampiezza pari a L lo stesso carico sarà diffuso, sul piano passante per il traverso, su un tratto di ampiezza pari:

$$L' = L + 2 S \text{tg}(\alpha)$$

7.5. Calcolo delle spinte sui paramenti verticali

In generale occorre considerare, di volta in volta, le spinte più appropriate a seconda della deformabilità della parete.

Nel caso di muri per i quali si possano accettare significative deformazioni, è possibile assumere, sia in condizioni statiche sia in condizioni sismiche, un regime di spinte attive. Altrimenti è, in genere, necessario assumere condizioni di spinta a riposo.

In presenza di sisma è consentito l'approccio pseudo-statico, secondo il quale il complesso muro+terreno mobilitato è pensato soggetto ad un'accelerazione sismica uniforme avente le seguenti componenti:

$$\text{Orizzontale} = k_h g \quad \text{Verticale} = k_v g = \pm 0.5 k_h g$$

Come nel caso statico, anche in condizioni sismiche è necessario distinguere tra:

- Muri indeformabili;
- Muri deformabili;

- Muri molto deformabili;

Nella categoria dei **Muri Indefornabili** possono essere inclusi i manufatti aventi pareti adeguatamente contrastate, quali, ad esempio, gli scatolari. In questo caso è opportuno adottare spinte sismiche secondo la teoria di *Wood* (1973), come meglio indicato nei paragrafi a seguire.

Nella categoria dei **Muri Deformabili** si possono includere le pareti sufficientemente deformabili grazie alla loro snellezza ma tuttavia sostanzialmente vincolate, in qualche modo, ad altre strutture, come ad esempio le pareti di manufatti a U. In questo caso potranno essere considerate spinte comprese tra valori a riposo e attive, in ragione della deformabilità. Queste ultime (sismiche attive) saranno valutate assumendo:

$$k_h = \beta_m \cdot a_{max}/g, \quad \text{con } \beta_m = 1$$

Nella categoria dei **Muri molto Deformabili** per i quali possono essere ipotizzati significativi spostamenti relativi tra muro e terreno, si possono includere, ad esempio, i muri di sostegno fondati su fondazioni dirette. In questo caso si assumeranno certamente spinte attive, da valutarsi, introducendo nel caso sismico un coefficiente β_m in accordo con la Tabella 7.11.II di NTC2008.

Tabella 7.11.II - Coefficienti di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

	Categoria di sottosuolo	
	A	B, C, D, E
	β_m	β_m
$0,2 < a_g(g) \leq 0,4$	0,31	0,31
$0,1 < a_g(g) \leq 0,2$	0,29	0,24
$a_g(g) \leq 0,1$	0,20	0,18

Seguono ora i criteri generali di valutazione delle spinte, applicabili a geometrie ordinarie.

7.5.1. Spinte in condizioni statiche

7.5.1.1. Spinte attive

Ad una generica profondità z , nel caso di terreno puramente granulare, lo sforzo orizzontale totale $\sigma_A(z)$ sulla parete è dato da:

$$\sigma_A(z) = K_A \cdot [\sigma_v(z) - u(z)] + u(z)$$

In cui

$\sigma_v(z)$ = sforzo verticale totale alla generica profondità, ossia il peso della colonna di terreno e di acqua soprastante la quota z .

$u(z)$ = pressione dell'acqua alla generica profondità.

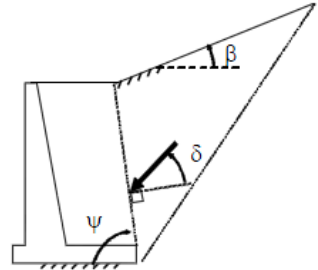
Il coefficiente di spinta attiva K_A può, in genere, essere assunto pari a

$$K_A = \tan^2\left(\frac{\pi}{4} - \frac{\phi}{2}\right)$$

È possibile, tuttavia, mettere in conto l'angolo d'attrito δ tra terra e muro, assumendo quindi che la spinta sia inclinata, rispetto alla normale alla superficie di contatto tra muro e terreno, di un angolo δ .

In questo caso il coefficiente di spinta attiva può essere valutato con le note formule derivate dalla teoria di Coulomb e sviluppate da Muller-Breslau.

CONDIZIONI DI SPINTA ATTIVA – Teoria di Coulomb

$$K_A = \frac{\text{sen}^2(\psi + \phi)}{\text{sen}^2 \psi \text{sen}(\psi - \delta) \left[1 + \sqrt{\frac{\text{sen}(\phi + \delta) \text{sen}(\phi - \beta)}{\text{sen}(\psi - \delta) \text{sen}(\psi + \beta)}} \right]^2} \quad (4-3)$$


NOTA: Operando nell'ambito del metodo agli stati limite, nelle formule precedenti, va introdotto l'angolo d'attrito di calcolo, cioè $\tan(\phi_d) = \tan(\phi_k) / \gamma_k$, con valore di γ_k relativo alla combinazione GEO o STRU che si sta considerando.

dove ϕ è l'angolo d'attrito del terreno, ψ rappresenta l'angolo che la parete forma con l'orizzontale ($\psi = 90^\circ$ 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.

7.5.1.2. Spinte a riposo

Ad una generica profondità z , nel caso di terreno puramente granulare, lo sforzo orizzontale totale $\sigma_0(z)$ sulla parete è dato da:

$$\sigma_A(z) = K_0 \cdot [\sigma_v(z) - u(z)] + u(z)$$

In cui, nel caso di piano campagna orizzontale, il coefficiente di spinta a riposo K_0 se non diversamente definito, può essere assunto pari a:

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

7.5.2. Spinte in presenza di sisma

L'opera in oggetto rientra in due distinte categorie precedentemente illustrate. La struttura scatolare rientra nella categoria dei "muri indeformabili" (strutture rigide), mentre i muri ad U in prossimità dell'imbotto/sbotto dello scatolare rientrano nella categoria di "muri deformabili". In entrambi i casi per il calcolo delle spinte si è fatto riferimento alla teoria di Wood.

7.5.2.1. Sovrappinte sismiche sullo scatolare e sui muri a U

Formula di Wood

Nel caso di strutture rigide completamente vincolate, in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, nonché nel caso di muri verticali con terrapieno a superficie orizzontale, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

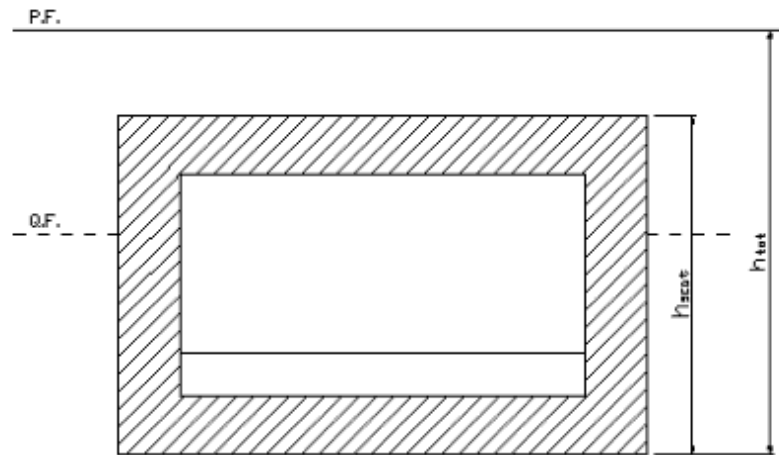
$$\Delta P_d = k_h \cdot \gamma \cdot h_{tot}^2 = E$$

$$k_h = \frac{a_g}{g} \cdot \beta_m \cdot S_T \cdot S_S$$

Il punto di applicazione della spinta che interessa lo scatolare è posto $h_{scat} / 2$, con h_{tot} altezza dalla fondazione dello scatolare al piano stradale e h_{scat} l'altezza dello scatolare. Essendo ΔP_d la risultante

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 20 di 255
--	---	---------------------	-------------------

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



Altezze di riferimento per il calcolo dell'azione sismica

Tale distribuzione si sommerà alla spinta statica G delle terre secondo la combinazione alla stato limite ultimo, con coefficiente γ_1 .

7.5.3. Spinte in fase statica e sovraspinte sismiche sulle opere di progetto

Come indicato nei paragrafi precedenti, le **pareti dello scatolare** rientrano nella categoria dei “*muri indeformabili*” (strutture rigide); quindi, non essendo in grado di subire spostamenti relativi rispetto al terreno, per queste si assume un coefficiente $\beta_m = 1$.

Si sintetizzano di seguito alcuni parametri sismici di progetto allo SLV:

$$ag/g = 0.23$$

$$S_s = 1.17$$

$$S_T = 1.00$$

$$\beta_m = 1.00$$

Per maggiori i dettagli si rimanda al paragrafo 9.2.

Per quanto riguarda invece il coeff. di spinta in fase non sismica è stato assunto il valore della spinta a riposo K_0 .

I **muri di U** in prossimità degli imbocchi rientrano nella categoria dei “*muri deformabili*”. Per il calcolo della spinta si assume un coefficiente $\beta_m = 1$. Si sintetizzano di seguito alcuni parametri sismici di progetto allo SLV:

$$ag/g = 0.23$$

$$S_s = 1.17$$

$$S_T = 1.00$$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 21 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

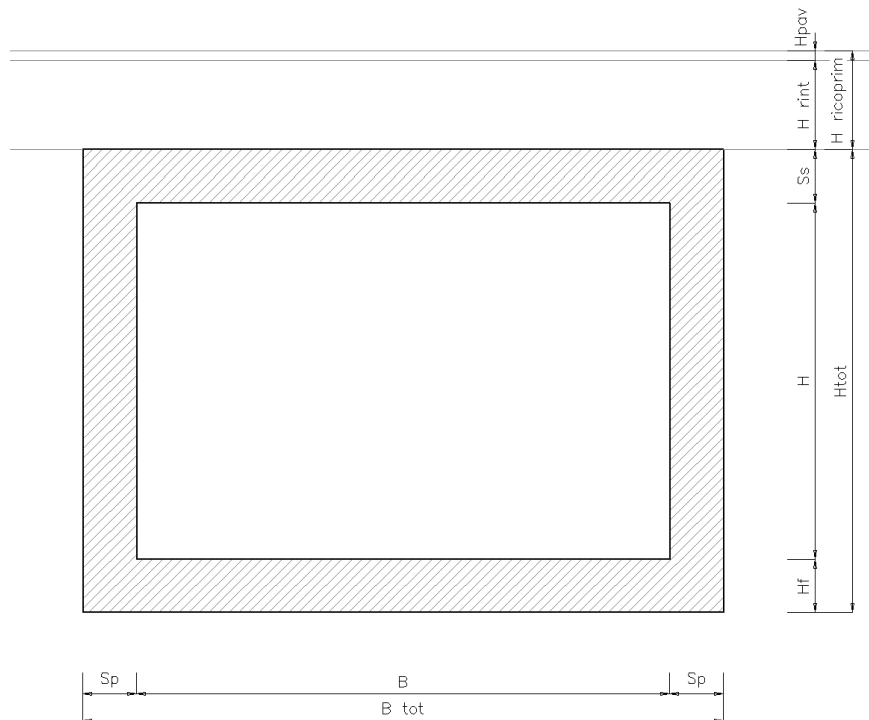
$$\beta_m = 1.00$$

Per maggiori i dettagli si rimanda al paragrafo 12.2.

Per quanto riguarda invece il coeff. di spinta in fase non sismica è stato assunto il valore della spinta a riposo K_0 .

8. ANALISI DEI CARICHI

La determinazione dei carichi viene effettuata in base ai criteri di modellazione esposti al capitolo 7. In figura si riporta lo schema generale dell' opera con le indicazioni delle caratteristiche geometriche della stessa.



Larghezza interna	B	2.00	m
Altezza interna	H	2.00	m
Spessore pareti	S _p	0.40	m
Spessore trasverso	S _s	0.40	m
Spessore fondazione	H _f	0.40	m
Altezza ricoprimento terrapieno	H _{ricopr}	1.40	m
	B _{tot}	2.80	m
	H _{tot}	2.80	m

8.1. Pesì Propri

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

$$\gamma_{cls} = 25 \text{ kN/ m}^3$$

8.2. Carichi Permanenti

8.2.1. Carichi Permanenti agenti sulla soletta superiore

La spinta in calotta viene calcolata, come descritto al paragrafo 7.3, secondo l'opzione *pressione geostatica*, $P = \gamma H$

Si adottano i seguenti pesi per i materiali costituenti i carichi permanenti:

Peso Specifico del Terreno $\gamma_t = 18 \text{ kN/m}^3$

Peso del pacchetto di Pavimentazione Stradale $q_{\text{pav}} = 5 \text{ kN/ml}$

$H_1 =$ spessore del ricoprimento in calotta **= 1.40 m**

Per i sovraccarichi, concentrati e/o distribuiti, presenti al piano campagna si considera una diffusione nel terreno, come descritto al paragrafo 7.4, secondo un angolo rispetto alla verticale pari all'angolo di attrito del terreno di ricoprimento (ϕ).

8.2.2. Spinte Laterali (spinta del terrapieno e spinta della falda)

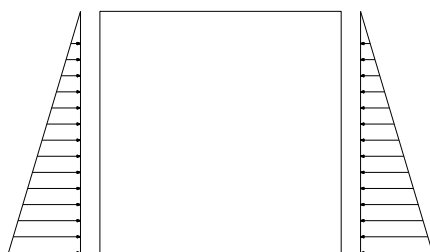
Le spinte sui piedritti sono state valutate in base a quanto già esposto al paragrafo 7.5. e seguenti, relativamente a muri impediti di subire spostamenti.

La spinta del terreno assume un andamento lineare con la profondità secondo la legge:

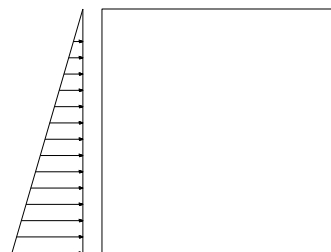
$$\sigma_t = k \cdot \gamma_t \cdot z$$

Dove k è il coefficiente di spinta a riposo.

Qualora sia necessario, possono essere considerate condizioni di spinta su entrambi i piedritti o solo su uno di essi.



Spinta simmetrica



Spinta asimmetrica

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.

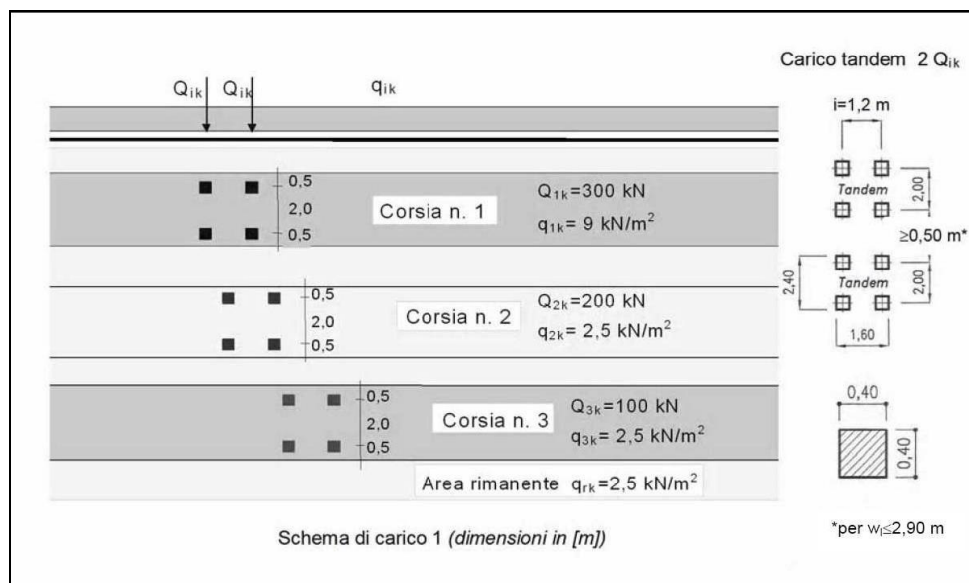
In tal caso, assunta la falda a quota del piano di posa della fondazione, non se ne rilevano interferenze con il regime delle spinte.

8.3. Carichi Variabili

8.3.1. Carichi Variabili da Traffico sulla soletta superiore

CARICHI VARIABILI DA TRAFFICO SULLA SOLETTA

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

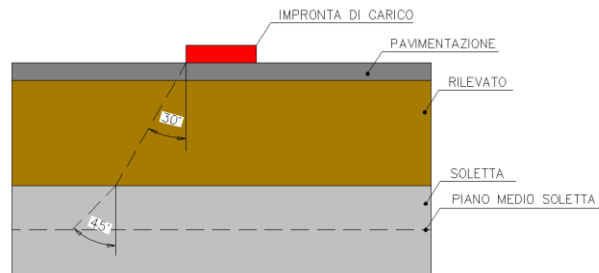


Il numero di colonne di carichi mobili e la loro disposizione sono quelli massimi compatibili con la larghezza della carreggiata considerata, per i ponti di prima categoria.

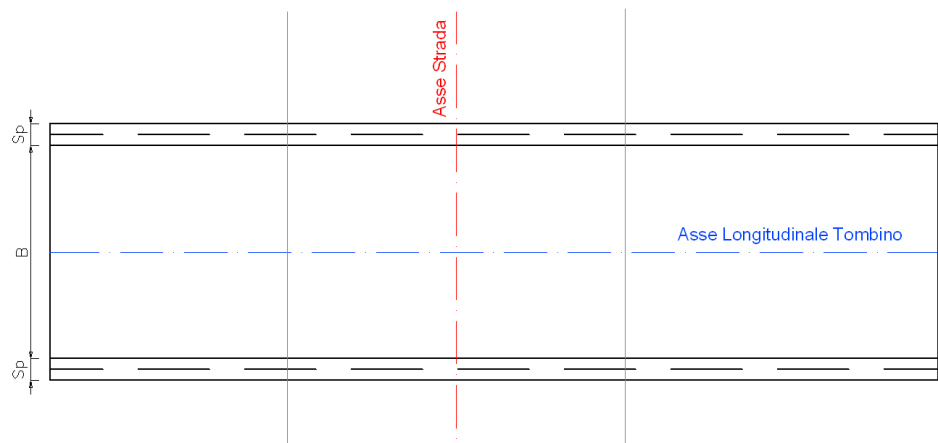
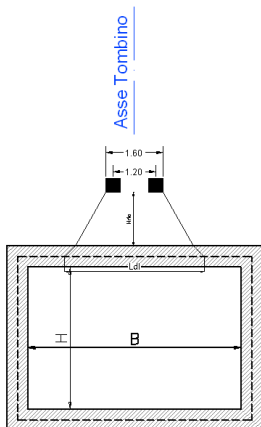
Si ipotizza che i carichi siano applicati su un'impronta rettangolare pari a 2.4 x 1.60 m (1.6 m sviluppo parallelo alla corsia di traffico, 2.4 m sviluppo perpendicolare), ovvero pari all'ingombro complessivo esterno del tandem. Per quanto riguarda i carichi uniformemente distribuiti (associati ai carichi tandem) si considera prudenzialmente il carico $q_{1k} = 9$ kN/m² applicato a tutte le colonne di carico (la norma prevede l'applicazione dalla seconda alla n-esima corsia di un carico ridotto da 2.5 kN/m²).

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 25 di 255
--	---	---------------------	-------------------

I carichi tandem vengono posizionati ortogonalmente all'asse del sottovia e vengono ripartiti sia in direzione longitudinale che trasversale dal piano stradale al piano medio della soletta superiore. Si assume che la diffusione avvenga con un angolo di 30° attraverso il rilevato stradale (in accordo al punto C5.1.3.3.7.1 della circolare ministeriale del 02/02/2009) e con un angolo di 45° nella soletta superiore del tombino. L'effetto dei carichi tandem sulla soletta superiore viene pertanto messo in conto attraverso la determinazione di un carico equivalente distribuito q_{eq} a cui si somma il carico uniforme $q_{1k} = 9 \text{ kN/m}^2$.



➤ **Diffusione del carico tandem in direz. Longitudinale (Parallela all' asse stradale)**



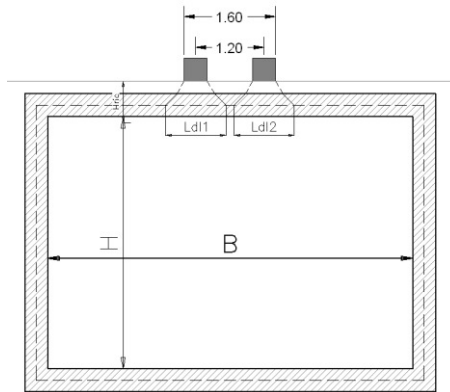
La lunghezza di diffusione del carico tandem in direzione longitudinale è pari a:

$$L_{dl} = 1.60 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$

Qualora la lunghezza di diffusione al p.m. della soletta sia inferiore della semi-distanza tra i fili interni delle ruote del tandem non sia ha la sovrapposizione delle due impronte. Tale eventualità determina la presenza di due impronte diffuse:

$$L_{dl1} = L_{dl2} = 0.40 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot \text{tg}30^\circ + \frac{S_s}{2} \text{tg}45^\circ \right]$$

$L_{dl1}=L_{dl2}$, (alle quali corrispondono due carichi equivalenti disposti in tandem) come in figura:



Nel caso in esame risulta:

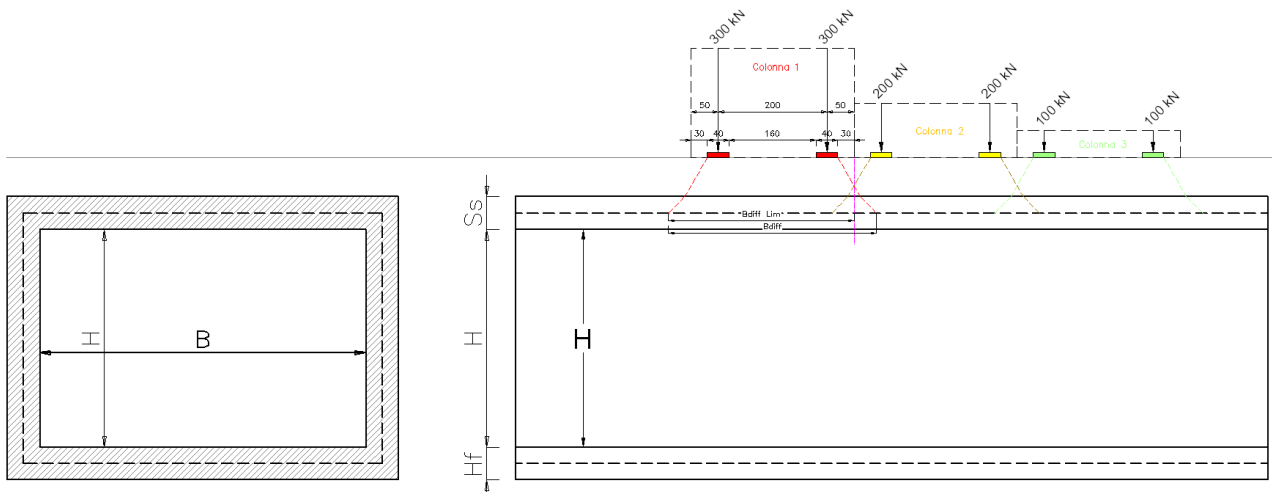
Sovrapposizione delle impronte del tandem	Si
Lunghezza di diffusione L_{dl}	3.62 m

➤ **Diffusione del carico tandem in direz. Trasversale (Ortogonale all' asse stradale)**

In direzione trasversale all'asse stradale si avrebbe:

$$L_{trasv} = 2.40 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot tg30^\circ + \frac{S_s}{2} tg45^\circ \right]$$

Tale larghezza di diffusione viene, tuttavia, ridotta, da un lato, a causa dell' eventuale presenza della seconda colonna di carico, prevista dallo schema di normativa, in adiacenza alla prima.

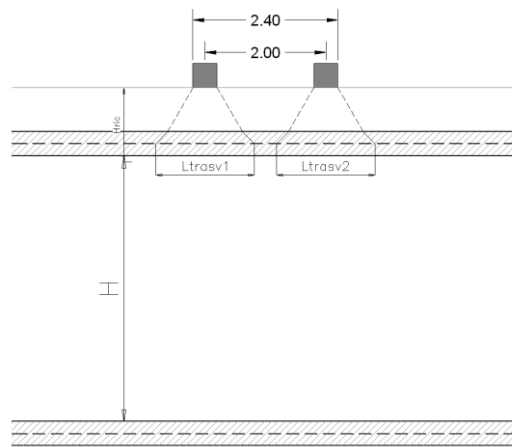


Posizionando il carico in adiacenza al cordolo della sede stradale, lato seconda colonna di carico la diffusione è quindi limitata a 0.30 m, ne consegue che la massima diffusione è pari a :

$$L_{trasv, \max} = 2.40 + 0.30 + H_{ric} \cdot tg30^\circ + \frac{S_s}{2} tg45^\circ$$

Qualora la larghezza di diffusione al p.m. della soletta sia inferiore della semi-distanza tra i fili interni delle ruote del carico assiale non sia ha la sovrapposizione delle due impronte. Tale eventualità determina la presenza di due impronte diffuse:

$$L_{trasv1} = L_{trasv2} = 0.40 + 2 \cdot \left[H_{ric} \cdot tg30^{\circ} + \frac{S_s}{2} tg45^{\circ} \right]$$



Nel caso in esame risulta:

Sovrapposizione delle impronte di un asse	No
Lunghezza di diffusione L_{dtrasv}	3.71 m

CALCOLO DEL CARICO DISTRIBUITO EQUIVALENTE AL TANDEM

Determinati i valori di L_{dl} e L_{dtrasv} il carico uniforme equivalente risulta pari a:

$$q_{equiv} = \frac{2 \cdot Q_{1k}}{L_{dl} \cdot L_{dtrasv}} (*)$$

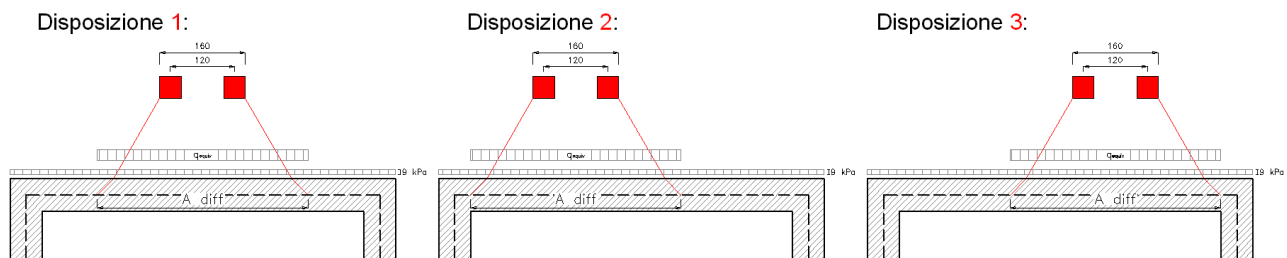
(*) $q_{equiv} = \frac{num.assi \times num.ruote \times 150kN}{L_{dl} \times L_{dtrasv}}$ nel caso Non si abbia la sovrapposizione delle impronte nelle due direzioni

Nel caso in esame si ottiene:

	(m)	valore Q(kN)	numero assi	numero ruote	Q equivalente Qi (KN/m ²)
A	3.62	150.00	2	1	
B	4.42				
B lim	3.71				

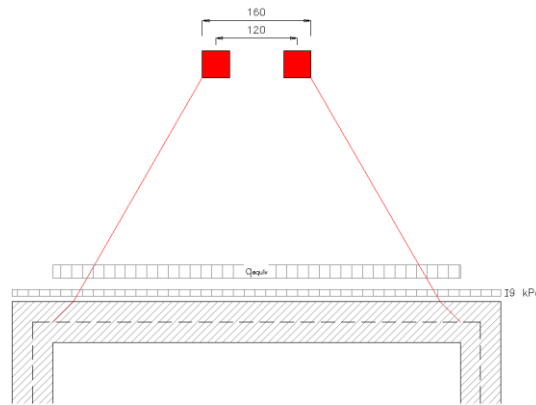
A tale carico si aggiunge, inoltre, il carico $q_{ik} = 9.00$ kN/mq uniforme su tutta la soletta.

I carichi così ottenuti vengono disposti in maniera da massimizzare le sollecitazioni di momento flettente e di taglio in soletta, pertanto, si considerano le condizioni rappresentate in figura:



Si noti che qualora si abbia $L_{dl} > B$, le diverse disposizioni sono uguali tra loro, pertanto il carico equivalente è da applicarsi all'intera soletta superiore, con conseguente sostituzione delle diverse disposizioni di cui sopra, con l'unica disposizione di seguito rappresentata:

Disposizione **Unica**



Nel caso in esame si ottiene:

Casi di Carico per massimizzare gli effetti di Taglio e Momento			
A diff	3.62	m	A diff > B
B	2.00	m	
Disp. Unica			
DISPOSIZIONI DI CARICO ---->			

8.3.2. Spinte sui piedritti indotte da sovraccarichi accidentali

In accordo al punto § 5.1.3.3.7.1 della circolare ministeriale 02/02/2009, per il calcolo delle spinte generate dal sovraccarico disposto sul terrapieno adiacente alla parete dello scatolare, si considera lo schema di carico 1, in cui per semplicità i carichi tandem possono essere sostituiti da carichi uniformemente distribuiti equivalenti, applicati su una superficie rettangolare larga 3.0 m e lunga 2.0 m. Per cui si ha:

$$q_{\tan \text{ dem } - \text{equiv}} = \frac{2 \cdot Q_{1k}}{3.00 \cdot 2.20} = \frac{2 \cdot 300}{3.00 \cdot 2.20} = 90.91 \text{ kN/mq}$$

Anche in questo caso si tiene conto del ricoprimento con rilevato della struttura, il quale contribuisce a diffondere il carico sia in direzione longitudinale che trasversale, fino al piano di estradosso della soletta.

➤ **Diffusione del carico tandem in direz. Longitudinale (Parallela all'asse stradale)**

Disponendo il carico in adiacenza alla parete dello scatolare, la larghezza di diffusione longitudinale è pari a:

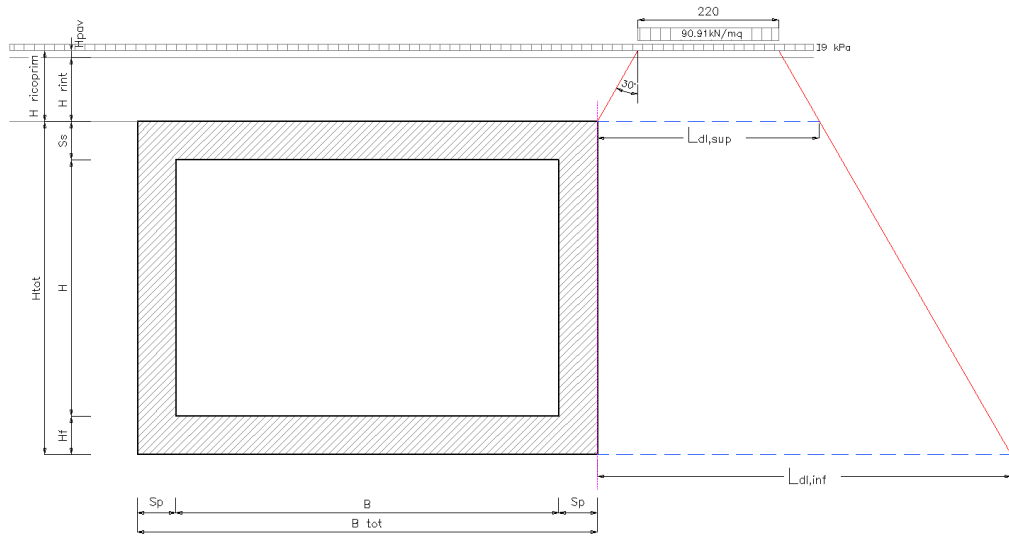
$$L_{dl, \text{sup}} = 2.20 + 2 \cdot H_{ric} \cdot tg30 \quad \text{a quota estradosso soletta scatolare}$$

$$L_{dl, \text{inf}} = 2.20 + 2 \cdot H_{ric} \cdot tg30 + H_{Tot} \cdot tg30 \quad \text{a quota intradosso fondazione scatolare}$$

Nel caso in esame risulta:

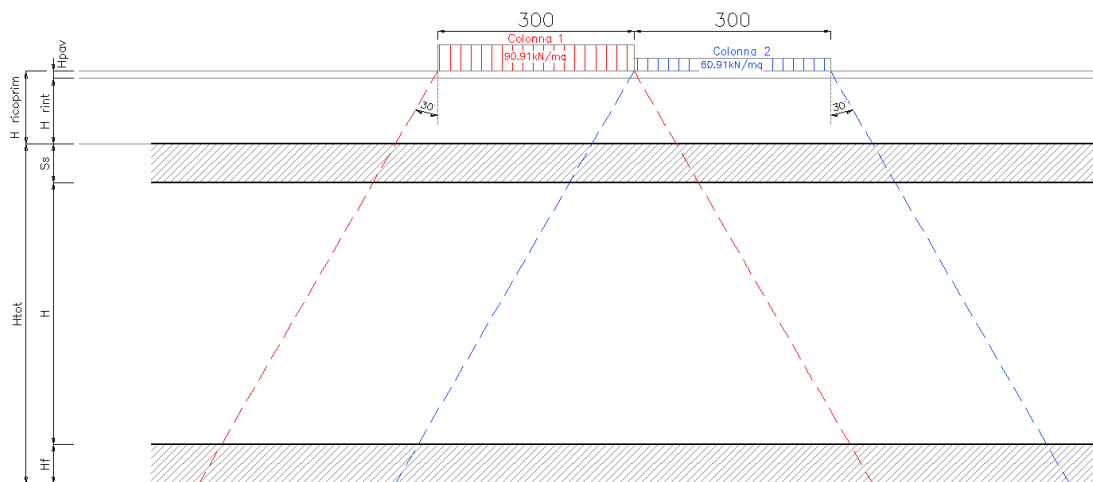
$L_{dl, \text{sup}}$	3.82 m
----------------------	--------

$L_{dl,inf}$	5.43 m
--------------	---------------

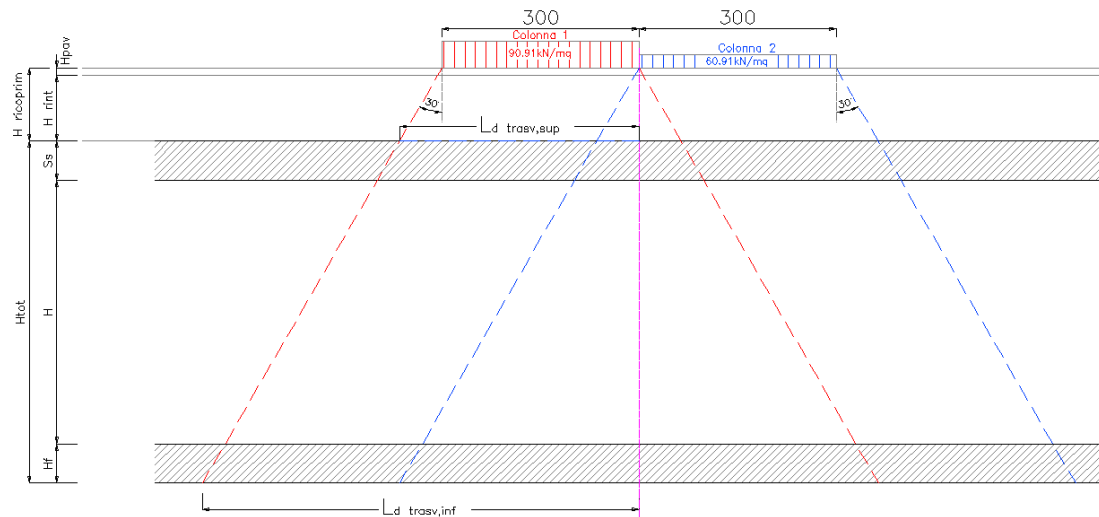


➤ **Diffusione del carico tandem in direz. Trasversale (Ortagonale all' asse stradale)**

In direzione trasversale, disponendo una seconda colonna di carico in affiancamento alla prima, si ottiene la diffusione descritta in figura:



Limitando la diffusione del carico, relativo alla prima colonna, sul lato della seconda si ottiene la massima diffusione trasversale come di seguito rappresentata:



La larghezza di diffusione trasversale è pari a:

$$L_{trasv,sup} = 3.00 + H_{ric} \cdot tg30^\circ \quad \text{a quota estradosso soletta scatolare}$$

$$L_{trasv,inf} = 3.00 + [H_{ric} + H_{Tot}] \cdot tg30^\circ \quad \text{a quota intradosso fondazione scatolare}$$

Nel caso in esame risulta:

$L_{dtrasv,sup}$	3.81 m
$L_{dtrasv,inf}$	5.42 m

CALCOLO DELLE SPINTE SULLE PARETI

La distribuzione del carico sulle pareti fornisce una spinta variabile linearmente lungo l'altezza fra i due valori estremi:

$$q_{acc,sup} = \frac{2 \times Q_{1,k}}{L_{dl,sup} \times L_{dtrasv,sup}} \times k_0$$

$$q_{acc,inf} = \frac{2 \times Q_{1,k}}{L_{dl,inf} \times L_{dtrasv,inf}} \times k_0$$

Nel caso in esame risulta:

$$q_{acc,sup} = \quad \quad \quad = \mathbf{20.06 \text{ kN/m/m}}$$

$$q_{acc,inf} = \quad \quad \quad = \mathbf{10.20 \text{ kN/m/m}}$$

Si riportano di seguito gli schemi grafici di applicazione dei carichi sulle pareti relativamente al caso in esame:

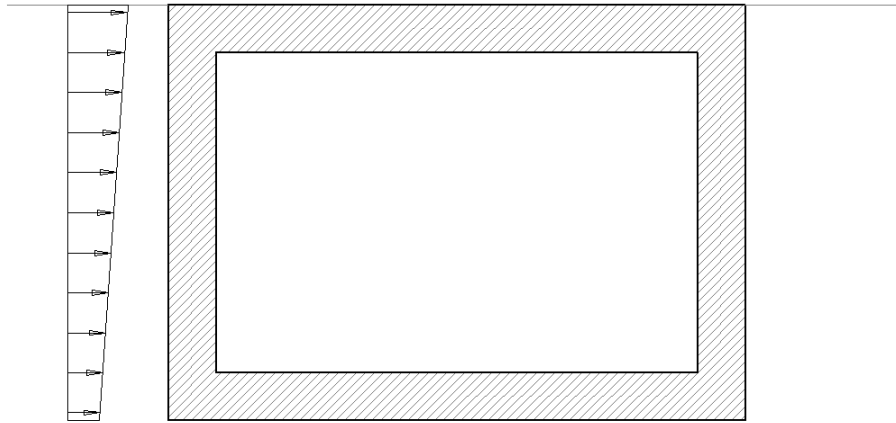
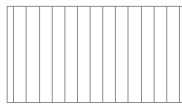


Figura 1 – Sovraccarico Acc. In Sx

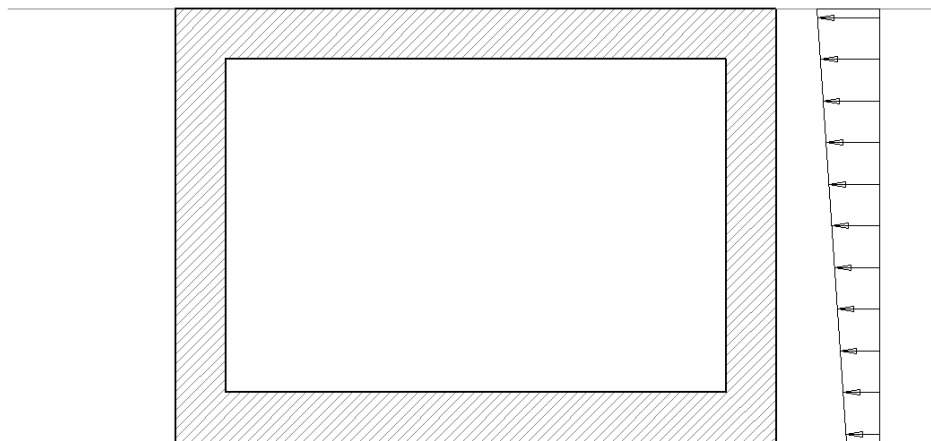


Figura 2 - Sovraccarico Acc. In Dx

8.3.3. Sovraccarichi accidentali sulla soletta di fondazione

Trattandosi di un tombino idraulico non sono presenti carichi accidentali all' interno dello scatolare.

8.3.4. Carico idraulico all' interno dello scatolare

Si considera un battente idraulico H pari all' altezza massima che può raggiungere il livello dell'acqua all' interno dello scatolare. Il peso specifico dell' acqua è posto pari a 10.00 kN/mc.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 32 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

Le analisi vengono condotte nella doppia eventualità che l'acqua all'interno sia presente o assente, nel seguito si riportano le risultanze relative alla condizione maggiormente gravosa dal punto di vista strutturale.

8.3.5. Forza di frenamento

La forza di frenamento è funzione di un asse del carico verticale agente sulla corsia convenzionale n.1:

$$180 \text{ kN} \leq q_3 = 0.6 (Q_{1k}) + 0.10 q_{1k} w_1 L \leq 900 \text{ kN}$$

In cui L = la larghezza totale dello scatolare.

Si ottiene:

$$F = 0.6 \times 600 + 0.10 \times 9 \times 3 \times 2.80 = 367.56 \text{ kN}$$

L'azione viene poi "spalmata" sulla striscia, di sviluppo 1.00m, del modello di analisi per cui $F_{fren} = F/3.00 = 122.52 \text{ kN/ml}$

8.3.6. Azioni termiche

Sono stati considerati gli effetti dovuti alle variazioni termiche secondo le indicazioni al § 3.5.4 e seguenti della normativa vigente (Ntc 2008).

In particolare, è stata considerata una variazione termica uniforme di $\pm 10^\circ\text{C}$ sulla soletta superiore e un gradiente di temperatura di 5°C fra estradosso ed intradosso, analizzando nelle combinazioni di carico i due casi di intradosso più caldo dell'estradosso e viceversa, con andamento lineare nello spessore degli elementi.

8.4. Azioni sismiche

Il calcolo viene eseguito con il metodo pseudostatico (§ 7.11.6 NTC). In queste condizioni l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico.

In accordo ai parametri adottati di cui al paragrafo 5, si determinano i coefficienti sismici orizzontale e verticale mediante le espressioni:

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

Tali coefficienti vengono utilizzati per determinare :

- L' incremento dinamico di spinta del terreno (come definito al §7.5)
- Le inerzie strutturali pari al prodotto delle forze di gravità per il coeff. sismico

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 33 di 255
--	---	---------------------	-------------------

Si riportano le caratteristiche sismiche definite per l' opera in oggetto:

Comune / Lat;Long	Francavilla Marittima (CS) (39.82;16.38)
Vita nominale opera V_N	50 anni
Classe d'uso opera	IV $\rightarrow C_u=2$
Vita di riferimento V_R	$V_N \times C_u = 100$ anni
Categoria sottosuolo	B $\rightarrow S_s= 1,166$
Categoria topografica	T1 $\rightarrow S_t= 1,0$

I parametri sismici adottati sono stati desunti dall'elaborato "LO716CE1701T00GE00GEO RE03 – Relazione Simica", ove sono riportati categoria del sottosuolo e categoria topografica delle singole opere.

Per ulteriori dettagli sui valori di calcolo dei coefficienti sismici si rimanda al riepilogo riportato al paragrafo 9.2.

8.5. Combinazioni delle azioni

Come descritto al paragrafo 6, si sono considerate le seguenti combinazioni previste dall'approccio adottato, per i diversi stati limite:

stati limite ultimi

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

stati limite di esercizio

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

condizione sismica

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

Si distinguono quindi 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.

Considerando, alternativamente, dominante un' azione variabile per volta si ottengono numerose combinazioni per i diversi stati limite considerati. Nel seguito si riporta uno specchio delle combinazioni influenti nel dimensionamento degli elementi dell' opera analizzata, trascurando quelle ritenute non dimensionanti (comb. Con Q4 o Q5 dominante).

X	Azione presente e Dominante
x	Azione presente non dominante
-	Azione assente

COMBINAZIONI STR A1+M1 - SLU

ID combinazione	<< Azione dominante	Peso Proprio	Spinta terr sx	Spinta terr dx	sisma SX	sisma DX	spinta falda	G2- Pavimentazione	Q1a - Traffico Pos 1	Q1b - Traffico Pos 2	Q1c - Traffico Pos 3	Q2a - Sovracc in Sx	Q2b - Sovracc in Dx	Q3a - Frenat da Sx	Q3b - Frenat da Dx	Q4-Battente idraulico	Q5 - Termica			
																	Dt +	Dt -	Grad +	Grad -
1		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-
3		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x
5		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-
7		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x
9		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	x	-	x	x	-	x	-
11		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	x	-	x	x	-	-	x
13		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	x	-	x	-	x	x	-
15		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	x	-	x	-	x	-	x
17		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	x	x	x	-	x	-
19		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	x	x	x	-	-	x
21		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	x	x	-	x	x	-
23		x	x	x	-	-	x	x	X	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-	x
25		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-
27		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x
29	Q1 D	x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-
31		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x
33		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	x	-	x	x	-	x	-
35		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	x	-	x	x	-	-	x
37		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	x	-	x	-	x	x	-
39		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	x	-	x	-	x	-	x
41		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	x	x	x	-	x	-
43		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	x	x	x	-	-	x
45		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	x	x	-	x	x	-
47		x	x	x	-	-	x	x	-	X	-	-	-	-	x	x	-	x	-	x
49		x	x	x	-	-	x	x	-	-	X	-	-	-	-	x	x	-	x	-
51		x	x	x	-	-	x	x	-	-	X	-	-	-	-	x	x	-	-	x
53		x	x	x	-	-	x	x	-	-	X	-	-	-	-	x	-	x	x	-
55		x	x	x	-	-	x	x	-	-	X	-	-	-	-	x	-	x	-	x
57		x	x	x	-	-	x	x	-	-	X	-	-	x	-	x	x	-	x	-

59		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	-	X
61		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	X	-
63		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	-	X
65		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	X	-
67		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	-	X
69		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	X	-
71		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	-	X
73		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	-
75		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	X	-	-	X
77		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-
79	Q2 D	X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X
81		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	X	-	X	-
83		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	X	-	-	X
85		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-
87		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X
89		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	X	-	X	-
91		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
93		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
95		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
97		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
99		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
101		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
103		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
105		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	X	-
107		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
109		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
111	Q3 D	X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
113		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
115		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
117		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
119		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
121		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	X	-
123		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	-	X
125		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	X	-
127		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	-	X
129		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	X	-
131		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	-	X
133		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	X	-
135		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	-	X

I coefficienti di combinazione adottati per le condizioni di carico sono i seguenti:

	Ψ_0	Ψ_1	Ψ_2
Q1 D	0.75	0.75	0
Q2 D	0.75	0.75	0
Q3 D	0.4	0.4	0
Q4 D	0.7	0.5	0.3
Q5 D	0.6	0.5	0.5

COMBINAZIONI STR A1+M1 - SISMICHE

ID combinazione	<< Azione dominante	Peso Proprio	Spinta terr sx	Spinta terr dx	sisma SX	sisma DX	spinta falda	G2- Pavimentazione	Q1a - Traffico Pos 1	Q1b - Traffico Pos 2	Q1c - Traffico Pos 3	Q2a - Sovracc in Sx	Q2b - Sovracc in Dx	Q3a - Frenat da Sx	Q3b - Frenat da Dx	Q4-Battente idraulico	Q5 - Termica				Sisma Verticale	
																	Dt +	Dt -	Grad +	Grad -	Positivo	Negativo
137	SISMA SX	X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X	
138		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-		X
141		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X	X	
142		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X		X
145		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-	X	
146		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-		X
149		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X	X	
150		X	X	X	X	-	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X		X
153	SISMA DX	X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X	
154		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-		X
157		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X	X	
158		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X		X
161		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-	X	
162		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-		X
165		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X	X	
166		X	X	X	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X		X

COMBINAZIONI GEO A2+M2 - SLU

ID combinazione	<< Azione dominante	Peso Proprio	Spinta terr sx	Spinta terr dx	sisma SX	sisma DX	spinta falda	G2- Pavimentazione	Q1a - Traffico Pos 1	Q1b - Traffico Pos 2	Q1c - Traffico Pos 3	Q2a - Sovracc in Sx	Q2b - Sovracc in Dx	Q3a - Frenat da Sx	Q3b - Frenat da Dx	Q4-Battente idraulico	Q5 - Termica				
																	Dt +	Dt -	Grad +	Grad -	
2	Q1 D	X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	
4		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X	
6		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-	
8		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X	
10		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-	X	
12		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
14		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
16		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
18		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
20		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
22		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
24		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
26	X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	
28	X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	-	-	X	X	-	-	X	

30		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	-	X	-	X	X	-
32		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	-	X	-	X	-	X
34		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	X	-
36		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
38		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
40		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
42		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
44		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
46		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
48		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
50		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	-
52		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	-	X	X	-	-	X
54		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	-	X	-	X	X	-
56		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	-	X	-	X	-	X
58		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	X	-
60		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	-	X
62		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	X	-
64		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	-	X
66		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	X	-
68		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	-	X
70		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	X	-
72		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	-	X
74		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	X	-	X	-
76		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	X	-	-	X
78		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-
80	Q2 D	X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X
82		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	X	-	X	-
84		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	X	-	-	X
86		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-
88		X	X	X	-	-	X	X	-	-	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X
90		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	X	-	X	-
92		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
94		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
96		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
98		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
100		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
102		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
104		X	X	X	-	-	X	X	X	-	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
106		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	X	-
108		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	X	-	-	X
110	Q3 D	X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	X	-
112		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	X	-	X	-	X	-	X
114		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	X	-
116		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	X	-	-	X
118		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	X	-
120		X	X	X	-	-	X	X	-	X	-	-	-	-	X	X	-	X	-	X
122		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	X	-
124		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	X	-	-	X
126		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	X	-
128		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	X	-	X	-	X	-	X
130		X	X	X	-	-	X	X	-	-	X	-	-	-	X	X	X	-	X	-

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 38 di 255
--	---	---------------------	-------------------

132		x	x	x	-	-	x	x	-	-	x	-	-	-	X	x	x	-	-	x
134		x	x	x	-	-	x	x	-	-	x	-	-	-	X	x	-	x	x	-
136		x	x	x	-	-	x	x	-	-	x	-	-	-	X	x	-	x	-	x

I coefficienti di combinazione adottati per le condizioni di carico sono i seguenti:

	ψ_0	ψ_1	ψ_2
Q1 D	0.75	0.75	0
Q2 D	0.75	0.75	0
Q3 D	0.4	0.4	0
Q4 D	0.7	0.5	0.3
Q5 D	0.6	0.5	0.5

COMBINAZIONI GEO A2+M2 - SISMICHE

ID combinazione	<< Azione dominante	peso Proprio	Spinta terr sx	Spinta terr dx	sisma SX	sisma DX	spinta falda	G2- Pavimentazione	Q1a - Traffico Pos 1	Q1b - Traffico Pos 2	Q1c - Traffico Pos 3	Q2a - Sovracc in Sx	Q2b - Sovracc in Dx	Q3a - Frenat da Sx	Q3b - Frenat da Dx	Q4-Battente idraulico	Q5 - Termica				Sisma Verticale	
																	Dt +	Dt -	Grad +	Grad -	Positivo	Negativo
139	SISMA SX	x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-	x	
140		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-	x	
143		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x	x	-
144		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x	-	x
147		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-	x	-
148		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-	-	x
151		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x	x	-
152		x	x	x	X	-	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x	-	x
155	SISMA DX	x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-	x	
156		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	x	-	-	x
159		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x	x	-
160		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	x	-	-	x	-	x
163		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-	-	x
164		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	x	-	-	x
167		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x	x	-
168		x	x	x	-	X	x	x	-	-	-	-	-	-	-	x	-	x	-	x	-	x

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 39 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

Relativamente alle combinazioni di carico di cui sopra si determinano le combinazioni di calcolo per tutti gli stati limite considerati

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.35	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1.35	1.15
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.35	1.15
Termici	Favorevole	γ_{sfav}	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	γ_{sfav}	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1.00	1.25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	1.00	1.25

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 40 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniassiale	γ_{qu}	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	γ_{γ}	1.00	1.00

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Q1fav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Q1sfav}	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\varepsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\varepsilon sfav}$	1.00	1.00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1.00	1.25
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

Dovendo considerare le combinazioni precedentemente indicate, nello scenario SLU (STR e GEO), SLE e Sismic (STRU – GEO) si avrà in definitiva un elevato numero di combinazioni di calcolo totali, pertanto, si riporteranno per brevità le risultanze in termini di involuppi massimi e minimi delle sollecitazioni sullo scatolare.

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 41 di 255
--	---	---------------------	-------------------

8.6. Impostazioni per le Verifiche

Le verifiche degli elementi strutturali che compongono lo scatolare, sono state eseguite mediante il metodo degli Stati Limite. Si riporta nel seguito uno stralcio delle impostazioni adottate sul software utilizzato per l'analisi e verifica del modello di calcolo.

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

d altezza utile sezione [mm]

b_w larghezza minima sezione [mm]

σ_{cp} tensione media di compressione [N/mm²]

ρ_l rapporto geometrico di armatura

A_{sw} area armatura trasversale [mm²]

S interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]

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

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

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

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

Stato Limite di Esercizio

Criteri di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente aggressivo

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 42 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

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

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

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

Criteria verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

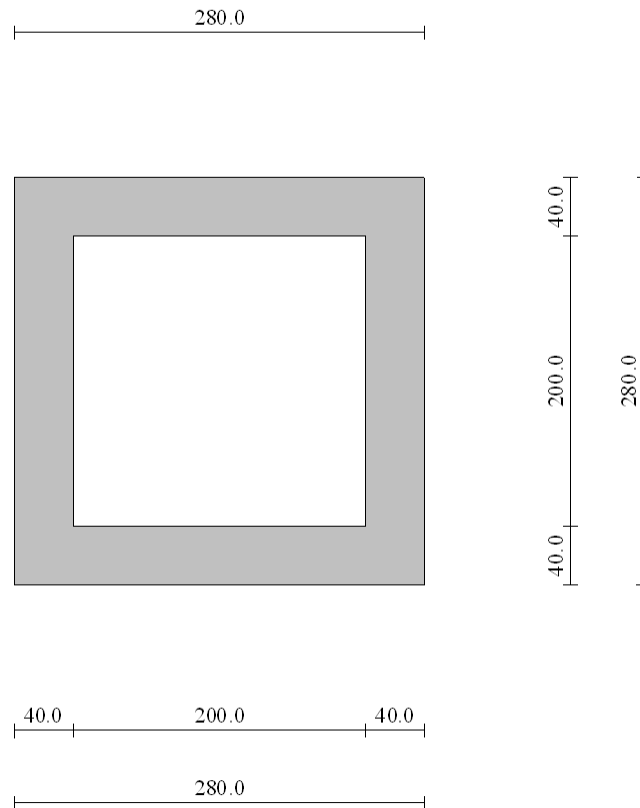
Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Per maggiori dettagli sull'approccio progettuale adottato si rimanda al capitolo 6 ed al paragrafo 8.5; nel primo vengono illustrati i criteri generali, mentre nel secondo sono sintetizzate tutte le combinazioni utilizzate.

Copriferro sezioni 4.00 [cm]

9. ANALISI SCATOLARE 2.00 x 2.00



9.1. Dati di input

9.1.1. Geometria e Stratigrafia

Descrizione:	Scatolare semplice		
Altezza esterna	2.80	[m]	
Larghezza esterna	2.80	[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]	

Strato di ricoprimento

Descrizione	Terreno di ricoprimento	
Spessore dello strato	1.40	[m]
Peso di volume	18.0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18.0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35.00	[°]
Coesione	0	[kPa]

Strato di rinfiacco

Descrizione	Terreno di rinfiacco	
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	0.00	[kg/cm ²]
Costante di Winkler	0.30	[kg/cm ² /cm]
Tensione limite	5.10	[kg/cm ²]

9.1.2. Carichi applicati

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 45 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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 (G2 - Pavimentazione)

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 46 di 255
---	---	----------------------------	--------------------------

Distr Terreno $X_i = -2.80$ $X_f = 5.60$ $V_{ni} = 5.00$ $V_{nf} = 5.00$

Condizione di carico n° 8 (Q1a - Traffico Pos 1 M max)

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 44.75$ $V_{nf} = 44.75$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 9.00$ $V_{nf} = 9.00$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 9 (Q1b-Traffico Pos 2 T max in Sx)

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 44.75$ $V_{nf} = 44.75$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 9.00$ $V_{nf} = 9.00$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 10 (Q1c-Traffico Pos 3 T max in Dx)

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 44.75$ $V_{nf} = 44.75$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Distr Traverso $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 9.00$ $V_{nf} = 9.00$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 11 (Q2a- Sovracc. Acc in Sx)

Distr Pied_S $Y_i = 0.00$ $Y_f = 2.80$ $V_{ni} = 10.20$ $V_{nf} = 20.60$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 12 (Q2b- Sovracc. Acc in Dx)

Distr Pied_D $Y_i = 0.00$ $Y_f = 2.80$ $V_{ni} = -10.20$ $V_{nf} = -20.60$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 13 (Q3a - Frenatura da Sx)

Conc Traverso $X = 1.40$ $F_y = 0.00$ $F_x = 122.55$ $M = 0.00$

Condizione di carico n° 14 (Q3b - Frenatura da Dx)

Conc Traverso $X = 1.40$ $F_y = 0.00$ $F_x = -122.55$ $M = 0.00$

Condizione di carico n° 15 (Q4 - Battente idraulico)

Distr Fondaz. $X_i = 0.40$ $X_f = 2.40$ $V_{ni} = 13.33$ $V_{nf} = 13.33$ $V_{ti} = 0.00$ $V_{tf} = 0.00$

Condizione di carico n° 16 (Q5 - Dt+)

Term Traverso $D_{te} = 10.00$ $D_{ti} = 10.00$

Condizione di carico n° 17 (Q5 - Dt-)

Term Traverso $D_{te} = -10.00$ $D_{ti} = -10.00$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 47 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Condizione di carico n° 18 (Q5 - Grad +)

Term Traverso $D_{te}= 10.00$ $D_{ti}= 5.00$

Condizione di carico n° 19 (Q5 - Grad -)

Term Traverso $D_{te}= 5.00$ $D_{ti}= 10.00$

9.1.3. Combinazioni

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 48 di 255
	Relazione di Calcolo		

Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 49 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 11 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 13 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 50 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 14 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 15 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 16 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 17 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 18 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

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 51 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 19 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 20 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 21 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 22 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 52 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 23 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 24 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 25 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 26 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 27 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 53 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 28 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 29 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 30 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 31 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 32 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 54 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 33 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 34 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 35 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 36 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 55 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 37 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 38 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 39 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 40 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 41 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	c
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 56 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 42 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 43 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 44 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 45 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 57 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 46 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 47 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 48 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 49 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 50 SLU (Caso A2-M2)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 58 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 51 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 52 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 53 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 54 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 59 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Grad + Sfavorevole 1.00 0.60 0.60

Combinazione n° 55 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 56 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 57 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 58 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 59 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 60 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 60 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 61 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 62 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 63 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 61 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Grad - Sfavorevole 1.20 0.60 0.72

Combinazione n° 64 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 65 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 66 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 67 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 68 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 62 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 69 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 70 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 71 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	0.40	0.54
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 72 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	0.40	0.46

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 63 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 73 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 74 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 75 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 76 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 77 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 64 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 78 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 79 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 80 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 81 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 82 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 65 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 83 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 84 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 85 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 86 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 87 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	c
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 66 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 88 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 89 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 90 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 91 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 67 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 92 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 93 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 94 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 95 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 96 SLU (Caso A2-M2)

	Effetto	γ	Ψ	c
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 68 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 97 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 98 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 99 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 100 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 69 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 101 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 102 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 103 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 104 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 70 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 105 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 106 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 107 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 108 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 109 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 71 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 110 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 111 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 112 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 113 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 72 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 114 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 115 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 116 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 117 SLU (Caso A1-M1)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
<u>Combinazione n° 118 SLU (Caso A2-M2)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 73 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 119 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 120 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 121 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 122 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 74 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 123 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 124 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 125 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 126 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 127 SLU (Caso A1-M1)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 75 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 128 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 129 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 130 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 131 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 76 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 132 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 133 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Combinazione n° 134 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 135 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.50	1.00	1.50
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.35	0.75	1.01
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.35	1.00	1.35
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.35	0.70	0.94
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 77 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.20	0.60	0.72
-------------	-------------	------	------	------

Combinazione n° 136 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.15	0.75	0.86
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.15	1.00	1.15
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.15	0.70	0.80
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 137 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 138 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 139 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 140 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 78 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 141 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 142 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 143 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 144 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 145 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 79 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 146 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 147 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 148 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 149 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 150 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 80 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 151 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 152 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
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 153 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 154 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 155 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 81 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 156 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 157 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 158 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 159 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 82 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 160 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 161 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo</u>				
	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 162 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo</u>				
	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 163 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo</u>				
	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 164 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo</u>				
	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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 83 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 165 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 166 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 167 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 168 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
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 169 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

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 84 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 170 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 171 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 172 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 173 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 174 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 85 di 255
	Relazione di Calcolo		

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 175 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 176 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 177 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 178 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 179 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 86 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 180 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 181 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 182 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 183 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 184 SLE (Rara)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 87 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 185 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 186 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 187 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 188 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 88 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 189 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 190 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 191 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 192 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 193 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 89 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 194 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 195 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 196 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 197 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 90 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 198 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 199 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 200 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 201 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 202 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 91 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 203 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 204 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 205 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 206 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 92 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Combinazione n° 207 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 208 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 209 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 210 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 211 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 93 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 212 SLE (Frequente)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 213 SLE (Rara)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 214 SLE (Rara)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 215 SLE (Rara)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 216 SLE (Rara)</u>				
	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 94 di 255
	Relazione di Calcolo		

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 217 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 218 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 219 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 220 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 95 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 221 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 222 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 223 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 224 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 225 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

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 96 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 226 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 227 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 228 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2a- Sovracc. Acc in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 229 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 230 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 97 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 231 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 232 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 233 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 234 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 235 SLE (Rara)

	Effetto	γ	Ψ	c
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 98 di 255
---	--	----------------------------	--------------------------

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 236 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q2b- Sovracc. Acc in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 237 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 238 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 239 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 99 di 255
	Relazione di Calcolo		

Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 240 SLE (Frequente)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 241 SLE (Rara)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 242 SLE (Frequente)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
<u>Combinazione n° 243 SLE (Rara)</u>				
	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
<u>Combinazione n° 244 SLE (Frequente)</u>				
	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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 100 di 255
	Relazione di Calcolo		

Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 245 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 246 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 247 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 248 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 249 SLE (Rara)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 101 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 250 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 251 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1a - Traffico Pos 1_M max	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 252 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	0.40	0.40
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50

Combinazione n° 253 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 102 di 255
	Relazione di Calcolo		

Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 254 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 255 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 256 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 257 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 258 SLE (Rara)

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 103 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

	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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 259 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 260 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1b-Traffico Pos 2_T max in Sx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 261 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 262 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 104 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 263 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 264 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3a - Frenatura da Sx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 265 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 266 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 105 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

Q5 - Grad - Sfavorevole 1.00 0.60 0.60

Combinazione n° 267 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 268 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q1c-Traffico Pos 3_T max in Dx	Sfavorevole	1.00	0.75	0.75
Q3b - Frenatura da Dx	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.70	0.70
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.60	0.60

Combinazione n° 269 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 270 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 271 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 106 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 272 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 273 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 274 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 275 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 276 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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 107 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Spinta falda	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt+	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 277 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 278 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 279 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 280 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad +	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 281 SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo

	Effetto	γ	Ψ	c
--	----------------	----------------------------	--------------------------	----------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 108 di 255
	Relazione di Calcolo		

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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 282 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da sinistra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 283 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Combinazione n° 284 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
G2 - Pavimentazione	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00
Q4 - Battente idraulico	Sfavorevole	1.00	0.30	0.30
Q5 - Dt-	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Q5 - Grad -	Sfavorevole	1.00	0.50	0.50
Sisma da destra	Sfavorevole	1.00	0.00	0.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 109 di 255
--	---	---------------------	--------------------

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.

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	IV
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)	$k_h = (a_g/g * \beta_m * St * S_s) = 27.88$
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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 110 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

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
Spinta sismica	Wood
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	0.500	0.000
12	0.581	0.000
13	0.500	0.000
14	0.581	0.000
15	0.500	0.000
16	0.581	0.000
17	0.500	0.000
18	0.581	0.000
19	0.500	0.000
20	0.581	0.000
21	0.500	0.000
22	0.581	0.000
23	0.500	0.000
24	0.581	0.000
25	0.500	0.000
26	0.581	0.000
27	0.500	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 111 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

28	0.581	0.000
29	0.500	0.000
30	0.581	0.000
31	0.500	0.000
32	0.581	0.000
33	0.500	0.000
34	0.581	0.000
35	0.500	0.000
36	0.581	0.000
37	0.500	0.000
38	0.581	0.000
39	0.500	0.000
40	0.581	0.000
41	0.500	0.000
42	0.581	0.000
43	0.500	0.000
44	0.581	0.000
45	0.500	0.000
46	0.581	0.000
47	0.500	0.000
48	0.581	0.000
49	0.500	0.000
50	0.581	0.000
51	0.500	0.000
52	0.581	0.000
53	0.500	0.000
54	0.581	0.000
55	0.500	0.000
56	0.581	0.000
57	0.500	0.000
58	0.581	0.000
59	0.500	0.000
60	0.581	0.000
61	0.500	0.000
62	0.581	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 112 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

63	0.500	0.000
64	0.581	0.000
65	0.500	0.000
66	0.581	0.000
67	0.500	0.000
68	0.581	0.000
69	0.500	0.000
70	0.581	0.000
71	0.500	0.000
72	0.581	0.000
73	0.500	0.000
74	0.581	0.000
75	0.500	0.000
76	0.581	0.000
77	0.500	0.000
78	0.581	0.000
79	0.500	0.000
80	0.581	0.000
81	0.500	0.000
82	0.581	0.000
83	0.500	0.000
84	0.581	0.000
85	0.500	0.000
86	0.581	0.000
87	0.500	0.000
88	0.581	0.000
89	0.500	0.000
90	0.581	0.000
91	0.500	0.000
92	0.581	0.000
93	0.500	0.000
94	0.581	0.000
95	0.500	0.000
96	0.581	0.000
97	0.500	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 113 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

98	0.581	0.000
99	0.500	0.000
100	0.581	0.000
101	0.500	0.000
102	0.581	0.000
103	0.500	0.000
104	0.581	0.000
105	0.500	0.000
106	0.581	0.000
107	0.500	0.000
108	0.581	0.000
109	0.500	0.000
110	0.581	0.000
111	0.500	0.000
112	0.581	0.000
113	0.500	0.000
114	0.581	0.000
115	0.500	0.000
116	0.581	0.000
117	0.500	0.000
118	0.581	0.000
119	0.500	0.000
120	0.581	0.000
121	0.500	0.000
122	0.581	0.000
123	0.500	0.000
124	0.581	0.000
125	0.500	0.000
126	0.581	0.000
127	0.500	0.000
128	0.581	0.000
129	0.500	0.000
130	0.581	0.000
131	0.500	0.000
132	0.581	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 114 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

133	0.500	0.000
134	0.581	0.000
135	0.500	0.000
136	0.581	0.000
137	0.297	0.855
138	0.297	0.855
139	0.364	0.922
140	0.364	0.922
141	0.297	0.855
142	0.297	0.855
143	0.364	0.922
144	0.364	0.922
145	0.297	0.855
146	0.297	0.855
147	0.364	0.922
148	0.364	0.922
149	0.297	0.855
150	0.297	0.855
151	0.364	0.922
152	0.364	0.922
153	0.297	0.855
154	0.297	0.855
155	0.364	0.922
156	0.364	0.922
157	0.297	0.855
158	0.297	0.855
159	0.364	0.922
160	0.364	0.922
161	0.297	0.855
162	0.297	0.855
163	0.364	0.922
164	0.364	0.922
165	0.297	0.855
166	0.297	0.855
167	0.364	0.922

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 115 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

168	0.364	0.922
169	0.500	0.000
170	0.500	0.000
171	0.500	0.000
172	0.500	0.000
173	0.500	0.000
174	0.500	0.000
175	0.500	0.000
176	0.500	0.000
177	0.500	0.000
178	0.500	0.000
179	0.500	0.000
180	0.500	0.000
181	0.500	0.000
182	0.500	0.000
183	0.500	0.000
184	0.500	0.000
185	0.500	0.000
186	0.500	0.000
187	0.500	0.000
188	0.500	0.000
189	0.500	0.000
190	0.500	0.000
191	0.500	0.000
192	0.500	0.000
193	0.500	0.000
194	0.500	0.000
195	0.500	0.000
196	0.500	0.000
197	0.500	0.000
198	0.500	0.000
199	0.500	0.000
200	0.500	0.000
201	0.500	0.000
202	0.500	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 116 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

203	0.500	0.000
204	0.500	0.000
205	0.500	0.000
206	0.500	0.000
207	0.500	0.000
208	0.500	0.000
209	0.500	0.000
210	0.500	0.000
211	0.500	0.000
212	0.500	0.000
213	0.500	0.000
214	0.500	0.000
215	0.500	0.000
216	0.500	0.000
217	0.500	0.000
218	0.500	0.000
219	0.500	0.000
220	0.500	0.000
221	0.500	0.000
222	0.500	0.000
223	0.500	0.000
224	0.500	0.000
225	0.500	0.000
226	0.500	0.000
227	0.500	0.000
228	0.500	0.000
229	0.500	0.000
230	0.500	0.000
231	0.500	0.000
232	0.500	0.000
233	0.500	0.000
234	0.500	0.000
235	0.500	0.000
236	0.500	0.000
237	0.500	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 117 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

238	0.500	0.000
239	0.500	0.000
240	0.500	0.000
241	0.500	0.000
242	0.500	0.000
243	0.500	0.000
244	0.500	0.000
245	0.500	0.000
246	0.500	0.000
247	0.500	0.000
248	0.500	0.000
249	0.500	0.000
250	0.500	0.000
251	0.500	0.000
252	0.500	0.000
253	0.500	0.000
254	0.500	0.000
255	0.500	0.000
256	0.500	0.000
257	0.500	0.000
258	0.500	0.000
259	0.500	0.000
260	0.500	0.000
261	0.500	0.000
262	0.500	0.000
263	0.500	0.000
264	0.500	0.000
265	0.500	0.000
266	0.500	0.000
267	0.500	0.000
268	0.500	0.000
269	0.500	0.551
270	0.500	0.551
271	0.500	0.551
272	0.500	0.551

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 118 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

273	0.500	0.551
274	0.500	0.551
275	0.500	0.551
276	0.500	0.551
277	0.500	0.551
278	0.500	0.551
279	0.500	0.551
280	0.500	0.551
281	0.500	0.551
282	0.500	0.551
283	0.500	0.551
284	0.500	0.551

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 119 di 255
--	---	---------------------	--------------------

10. RISULTATI DELL' ANALISI

10.1. Inviluppo delle pressioni

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{tmin} [kPa]	σ_{tmax} [kPa]
0.20	0	374
0.76	0	264
1.40	67	165
2.04	0	264
2.60	0	374

10.2. 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	-86.67	5.68	-190.91	-55.48	28.31	89.70
0.76	-27.66	67.84	-109.92	-12.99	28.31	89.70
1.40	10.75	67.42	-70.29	83.14	28.31	89.70
2.04	-27.67	67.84	30.71	111.57	28.31	89.70
2.60	-86.68	5.70	55.30	184.67	28.31	89.70

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M_{min} [kNm]	M_{max} [kNm]	V_{min} [kN]	V_{max} [kN]	N_{min} [kN]	N_{max} [kN]
0.20	-122.53	35.45	31.83	170.97	-12.11	173.08
0.73	-42.03	60.52	10.82	124.13	-12.11	173.08
1.40	-7.59	65.27	-51.97	51.98	-12.12	173.09
2.07	-42.03	60.52	-124.13	-10.81	-12.12	173.09
2.60	-122.53	35.46	-170.97	-31.82	-12.12	173.09

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	-86.67	5.68	28.31	101.30	55.83	203.37
1.40	-18.48	16.65	-56.83	47.96	43.83	187.17
2.60	-122.53	35.45	-157.40	12.11	31.83	170.97

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	-86.68	5.70	-101.31	-28.31	55.82	203.37

1.40	-18.48	16.65	-47.97	56.84	43.82	187.17
2.60	-122.53	35.46	-12.12	157.41	31.82	170.97

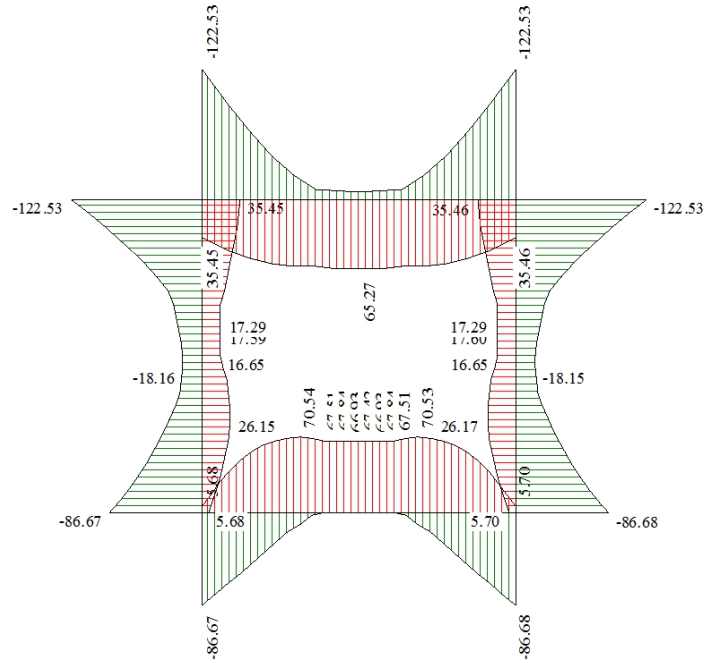


Figura 3 - Diagramma involuppo momento flettente – SLU

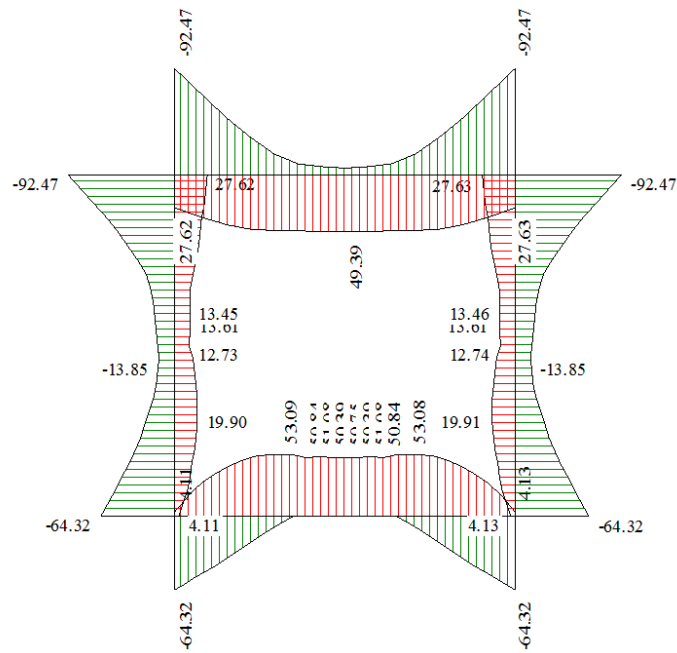


Figura 4 - Diagramma involuppo momento flettente – SLE

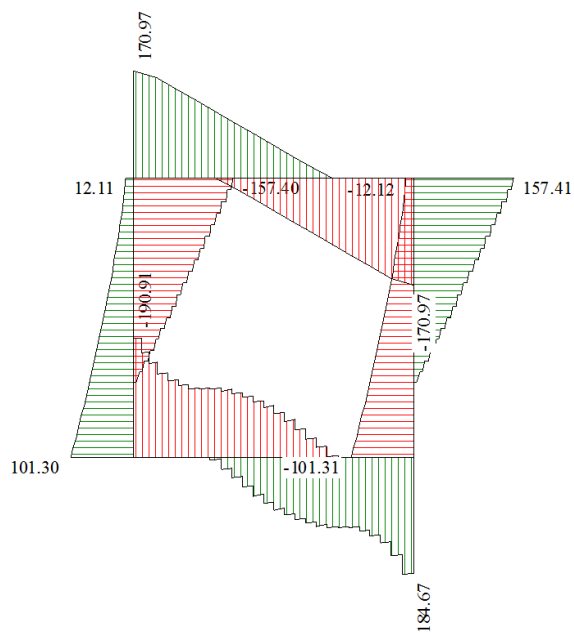


Figura 5 - Diagramma involuppo taglio - SLU

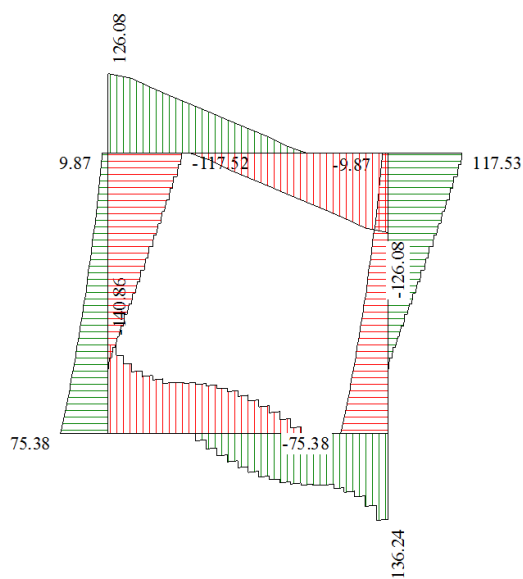


Figura 6 - Diagramma involuppo taglio - SLE

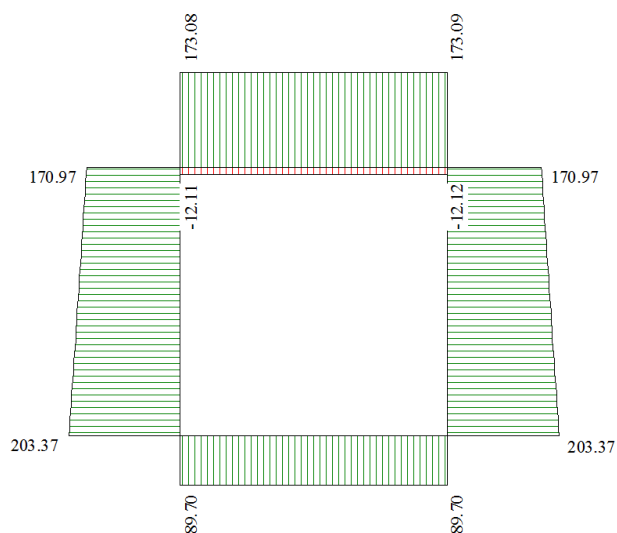


Figura 7 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLU

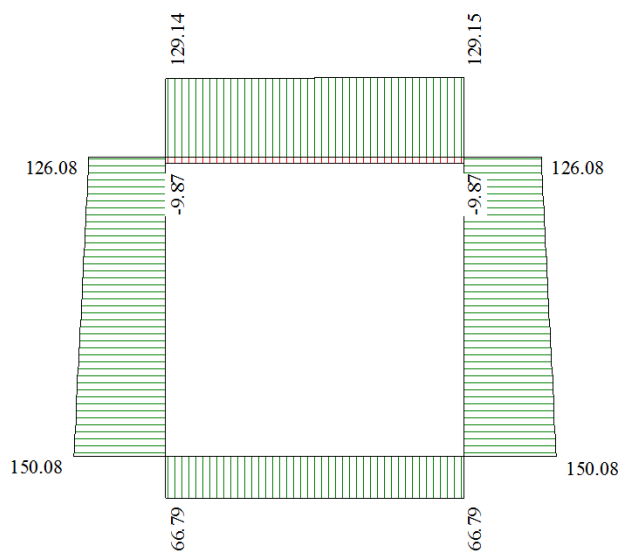
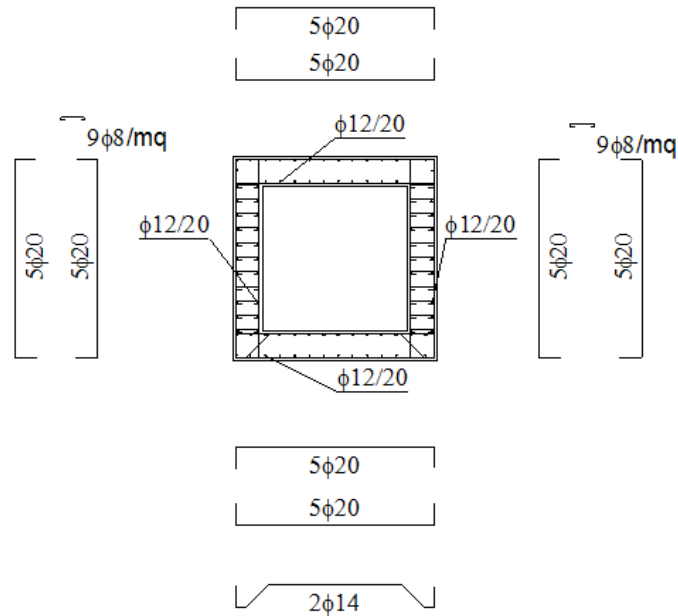


Figura 8 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLE

10.3. Involuppo delle verifiche

Si riporta di seguito la distinta dell'opera in oggetto:



10.3.1. 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, espresse in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espresse in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione (Involuppo)

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 40.00$ cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	15.71	15.71	2.87
0.76	15.71	18.79	4.15

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 124 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

1.40	15.71	18.79	4.05
2.04	15.71	18.79	4.05
2.60	15.71	15.71	2.87

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	192.16	0.00	0.00	3.08
0.76	192.16	0.00	0.00	0.00
1.40	192.16	0.00	0.00	0.00
2.04	192.16	0.00	0.00	0.00
2.60	192.16	0.00	0.00	3.08

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	15.71	15.71	2.19
0.73	15.71	15.71	3.24
1.40	15.71	15.71	3.24
2.07	15.71	15.71	3.24
2.60	15.71	15.71	2.19

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	190.15	0.00	0.00	0.00
0.73	190.15	0.00	0.00	0.00
1.40	190.15	0.00	0.00	0.00
2.07	190.15	0.00	0.00	0.00
2.60	190.15	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	15.71	18.79	3.48
1.40	15.71	15.71	20.83
2.60	15.71	15.71	2.18

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 125 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	208.02	0.00	0.00	0.00
1.40	205.83	0.00	0.00	0.00
2.60	203.64	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	15.71	18.79	3.48
1.40	15.71	15.71	20.82
2.60	15.71	15.71	2.18

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	208.02	0.00	0.00	0.00
1.40	205.83	0.00	0.00	0.00
2.60	203.64	0.00	0.00	0.00

10.3.2. 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 kPa
σ _c	Tensione nel calcestruzzo, espresse in kPa
τ _c	Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in kPa
A _{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 126 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

X	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0.20	15.71	15.71	3242	105881	31464
0.76	15.71	18.79	2426	24372	71786
1.40	15.71	18.79	2372	23136	76462
2.04	15.71	18.79	2426	24369	71779
2.60	15.71	15.71	3242	105892	31467

X	τ_c	A_{sw}
0.20	-460	3.08
0.76	-265	0.00
1.40	201	0.00
2.04	268	0.00
2.60	445	3.08

Verifica sezioni trasverso (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	15.71	15.71	4699	56999	142675
0.73	15.71	15.71	2222	92839	29304
1.40	15.71	15.71	2446	90312	23592
2.07	15.71	15.71	2222	92850	29303
2.60	15.71	15.71	4699	57014	142669

X	τ_c	A_{sw}
0.20	412	0.00
0.73	299	0.00
1.40	126	0.00
2.07	-299	0.00
2.60	-412	0.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 127 di 255
--	---	---------------------	--------------------

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	15.71	18.79	3065	31093	87911
1.40	15.71	15.71	735	9449	9388
2.60	15.71	15.71	4696	46666	143550

Y	τ _c	A _{sw}
0.20	246	0.00
1.40	-141	0.00
2.60	-384	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

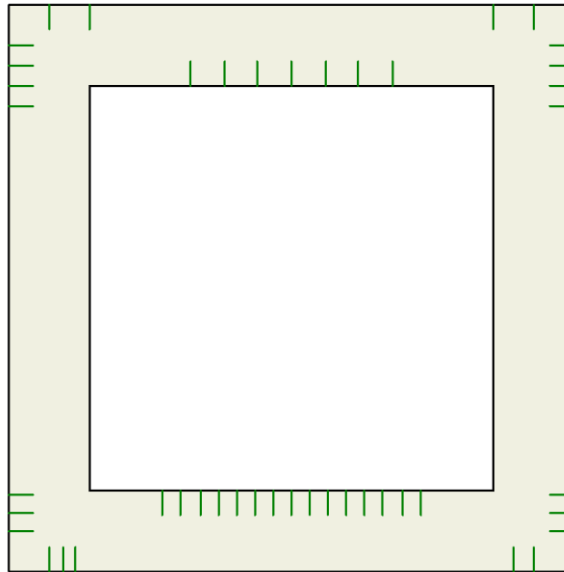
Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.20	15.71	18.79	3065	31096	87923
1.40	15.71	15.71	735	9448	9392
2.60	15.71	15.71	4696	46665	143547

Y	τ _c	A _{sw}
0.20	-246	0.00
1.40	141	0.00
2.60	384	0.00

10.3.3. Verifiche Fessurazione



Simbologia adottata ed unità di misura

N°	Indice sezione
X_i	Ascissa/Ordinata sezione, espresso in m
M_p	Momento, espresse in kNm
M_n	Momento, espresse in kNm
w_k	Ampiezza fessure, espresse in mm
w_{lim}	Apertura limite fessure, espresse in mm
s	Distanza media tra le fessure, espresse in mm
ϵ_{sm}	Deformazione nelle fessure, espresse in [%]

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 169 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-46.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 169 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	w_{lim}	S_m	ϵ_{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 129 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.49	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 169 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 169 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 170 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.89	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.61	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 170 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	34.83	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 170 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 130 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 170 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.61	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 171 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.58	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.59	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 171 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.21	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 171 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 171 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 131 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 172 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.27	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-50.75	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.26	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 172 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.68	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 172 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.27	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 172 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.26	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.12	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 173 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.46	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.13	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.47	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 173 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 132 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.32	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 173 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 173 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.65	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 174 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.70	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 174 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.30	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 174 - SLE (Quasi Permanente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 133 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 174 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 175 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.97	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.06	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 175 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.69	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	49.39	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.70	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 175 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 175 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.06	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 134 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 176 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.31	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 176 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.41	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 176 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 176 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 177 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.89	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 135 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 177 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.79	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 177 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 177 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 178 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-42.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 178 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.59	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 136 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 178 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 178 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 179 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.56	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 179 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.91	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 179 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 179 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 137 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 180 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.13	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 180 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.29	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 180 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 180 - SLE (Quasi Permanente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 181 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.55	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 138 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 181 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 181 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.55	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 181 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.63	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 182 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.29	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 182 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 139 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 182 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 182 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.90	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 183 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.53	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 183 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.03	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 183 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 140 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 183 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.53	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 184 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.64	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 184 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.22	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 184 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 184 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 141 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 185 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.56	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 185 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 185 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 185 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 186 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.30	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 186 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 142 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 186 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 186 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 187 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.47	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 187 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 187 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 143 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 187 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 188 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 188 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.23	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 188 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 188 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 144 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 189 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-46.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 189 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.49	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 189 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 189 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 190 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.89	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.61	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 145 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 190 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	34.83	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 190 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 190 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.61	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 191 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.27	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-50.75	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.26	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 191 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.68	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 146 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 191 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.27	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 191 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.26	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.12	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 192 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.46	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.13	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.47	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 192 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.32	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 192 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 192 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 147 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.65	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 193 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.97	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.06	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 193 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.69	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	49.39	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.70	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 193 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 193 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.06	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 194 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 148 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.31	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 194 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.41	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 194 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 194 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 195 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-42.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 195 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 149 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.59	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 195 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 195 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 196 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.56	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 196 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.91	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 196 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 150 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 196 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 197 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.55	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 197 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 197 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.55	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 197 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.63	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 151 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 198 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.29	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 198 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 198 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 198 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.90	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 199 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.53	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 199 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 152 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.03	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 199 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 199 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.53	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 200 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.64	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 200 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.22	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 200 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 153 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 200 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 201 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.56	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 201 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 201 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 201 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 154 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	-------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 202 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.30	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 202 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 202 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 202 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 203 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.47	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 155 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 203 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 203 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 203 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 204 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 204 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.23	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 156 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 204 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 204 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 205 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-46.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.16	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 205 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.49	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.79	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 205 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 205 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 157 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.16	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-24.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 206 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.89	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.22	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.61	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 206 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	34.83	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.11	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 206 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.76	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 206 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.61	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.75	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 207 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.27	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 158 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-50.75	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.00	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.26	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 207 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.68	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.98	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 207 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.27	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 207 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-23.26	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.12	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.30	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 208 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.46	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.13	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.47	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.37	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 208 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 159 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.32	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.61	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 208 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 208 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.37	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.65	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-38.26	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 209 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.97	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	35.06	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 209 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.69	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	49.39	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.70	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 209 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.07	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.60	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 160 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 209 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.06	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.18	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.59	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 210 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.31	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.64	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	32.20	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 210 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	41.41	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	23.70	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 210 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 210 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-32.20	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.03	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.17	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 161 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 211 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-42.86	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.11	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.17	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 211 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.59	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.89	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 211 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 211 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.17	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.40	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 212 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.56	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.88	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.95	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 212 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 162 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.91	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.19	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 212 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.68	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 212 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.95	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-10.66	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-31.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 213 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.55	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 213 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 213 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 163 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.55	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.93	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 213 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.63	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 214 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.29	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 214 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 214 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 214 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.73	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.90	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 164 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3 2.60 15.71 15.71 52.11 -52.11 -64.80 0.06 100.00 177.32 0.019

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 215 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.53	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 215 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.03	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 215 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 215 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.53	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 216 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.64	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 165 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 216 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.22	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 216 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.83	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 216 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 217 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-35.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.40	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	40.56	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 217 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	39.53	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	29.13	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 166 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 217 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.64	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-44.99	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 217 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.92	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 218 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.85	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.82	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-16.30	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	36.66	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 218 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.27	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.32	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 218 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.80	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 218 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 167 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-36.66	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.54	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-27.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 219 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.50	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	48.47	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 219 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.44	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	47.43	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.04	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 219 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.54	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	0.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-37.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 219 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-48.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.02	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 220 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.65	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 168 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-40.93	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.39	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	44.57	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 220 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.06	100.00	177.32	0.018
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-3.37	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.23	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 220 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-56.90	0.02	100.00	177.32	0.007

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 220 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-44.57	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.55	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-19.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 221 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.05	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.70	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.96	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.75	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 221 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.70	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.31	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 169 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.32	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.82	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.39	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 221 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	W_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.66	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.70	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 221 - SLE (Rara)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	W_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.34	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.39	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 222 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	W_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.09	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.68	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.02	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.60	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.55	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 222 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	W_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.66	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.51	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.70	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.39	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 222 - SLE (Frequente)]

N°	X	A_{fi}	A_{fs}	M_p	M_n	M	w	W_{lim}	S_m	ε_{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.09	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.66	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 170 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 222 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.55	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 223 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.59	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.85	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.85	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 223 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.51	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.49	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.49	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.99	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.19	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 223 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.71	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.51	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 223 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.85	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.38	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.19	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 171 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 224 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.84	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.92	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.26	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.85	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	15.30	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 224 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-30.16	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.00	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.81	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.12	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.18	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 224 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.84	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-30.16	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 224 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.30	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	2.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.18	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 225 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.37	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-0.15	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.81	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.06	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.65	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 225 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 172 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.22	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.22	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.72	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.49	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 225 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.37	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.66	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.79	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 225 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.33	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.49	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 226 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-2.09	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.44	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.03	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.14	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 226 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.07	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.09	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.28	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.97	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 226 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 173 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.09	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.07	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 226 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.14	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 227 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.04	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.70	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.96	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.75	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 227 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.59	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.42	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.09	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.29	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 227 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.70	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 227 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.38	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 174 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.29	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 228 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.43	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.34	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.68	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.27	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.89	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 228 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-23.57	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.41	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.78	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.54	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 228 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.43	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-23.57	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 228 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.89	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	2.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 229 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.96	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.70	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.05	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.46	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 175 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 229 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.39	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.82	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.32	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.32	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.70	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 229 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.33	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-16.39	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 229 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.46	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.66	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.70	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 230 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.55	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.60	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.02	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.68	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 230 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.67	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.39	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.70	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.51	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 176 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 230 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.55	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.67	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 230 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.09	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 231 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.85	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.85	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.59	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.95	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.56	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 231 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.19	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-15.99	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.49	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.49	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 231 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.85	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.38	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-36.19	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 231 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 177 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.56	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.71	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.50	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 232 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	15.31	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.85	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.26	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.92	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.84	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 232 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.18	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.12	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.81	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-11.00	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-30.16	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 232 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.31	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	2.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.18	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 232 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.84	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-30.16	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 233 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.65	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 178 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-13.81	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-0.15	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.37	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 233 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.49	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.72	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.22	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	13.22	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.79	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 233 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.65	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.33	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.49	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 233 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.37	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.66	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.79	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 234 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.14	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.02	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.44	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-2.09	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.68	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 234 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.09	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.97	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 179 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.28	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.09	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.07	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 234 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.14	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	9.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 234 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.10	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-7.07	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 235 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.95	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.70	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-4.04	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.47	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 235 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.30	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-8.09	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.42	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.59	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 235 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.75	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.38	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.30	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 180 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 235 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.47	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.71	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 236 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.89	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.27	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-18.68	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.34	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	25.43	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 236 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.54	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.78	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.41	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-23.57	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 236 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.89	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	2.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.60	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 236 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.43	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-23.57	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 181 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 237 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.41	0.06	100.00	177.32	0.019
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.01	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.24	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.23	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 237 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.11	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 237 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.41	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 237 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.23	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 238 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.27	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	1.13	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.53	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.43	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.34	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 238 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 182 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.42	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	15.79	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.25	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.80	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 238 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.27	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.42	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 238 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.34	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.86	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 239 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.13	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 239 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.25	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 239 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 183 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 239 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.13	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 240 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.02	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-2.12	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.77	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.10	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 240 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.09	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.72	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.26	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.31	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-49.15	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 240 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.02	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.40	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 240 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.10	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.23	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 184 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-49.15	0.00	0.30	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 241 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.34	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.67	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 241 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.96	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.01	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 241 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 241 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.67	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 242 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.86	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	7.71	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.95	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.85	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.93	0.00	0.30	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 185 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 242 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.01	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.38	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.83	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.78	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-26.06	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 242 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.86	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.01	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 242 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.93	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.86	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-26.06	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 243 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.42	0.08	100.00	177.32	0.025
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.02	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.77	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 243 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 186 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 243 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.42	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 243 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 244 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	34.61	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.47	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-19.19	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-19.09	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.68	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 244 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.50	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.87	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.33	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.72	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-42.57	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 244 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.61	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.40	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.50	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 244 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 187 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.68	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-42.57	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 245 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.02	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.42	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 245 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.12	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 245 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 245 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.42	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 246 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	8.35	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 188 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.43	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-22.53	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	1.13	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	31.27	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 246 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.65	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.80	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.25	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	15.79	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.42	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 246 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-8.35	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.86	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-32.65	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 246 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-31.27	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.22	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.42	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 247 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.12	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 247 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 189 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 247 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 247 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 248 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.11	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.67	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-25.77	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-2.12	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	28.02	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 248 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-49.15	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-21.31	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.26	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.71	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 248 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-5.11	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-49.15	0.00	0.30	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 190 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 248 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-28.02	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.40	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.09	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 249 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.68	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.92	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 249 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.02	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.97	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 249 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.68	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 249 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.31	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 191 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 250 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.94	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.85	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.95	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	7.71	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	37.86	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 250 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-26.07	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.78	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	20.83	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.38	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.01	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 250 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.94	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.86	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-26.07	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 250 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-37.86	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.22	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.01	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 251 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.03	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.43	0.08	100.00	177.32	0.025

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 251 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 192 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.044
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 251 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.77	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 251 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.43	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 252 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	11.69	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-19.09	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-19.20	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.46	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	34.62	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 252 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-42.57	0.00	0.30	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-14.72	0.00	0.30	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.33	0.00	0.30	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	5.87	0.00	0.30	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.50	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 252 - SLE (Frequente)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 193 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-11.69	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.23	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-42.57	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 252 - SLE (Frequente)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.62	0.00	0.30	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.41	0.00	0.30	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.50	0.00	0.30	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 253 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.41	0.06	100.00	177.32	0.019
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.01	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.24	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.23	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 253 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.11	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 253 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.41	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 253 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.23	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 194 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3 2.60 15.71 15.71 52.11 -52.11 -72.66 0.09 100.00 177.32 0.028

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 254 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.13	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 254 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.25	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 254 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 254 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.13	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 255 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.34	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.67	0.00	100.00	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 195 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 255 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.96	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.01	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 255 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 255 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.67	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 256 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.42	0.08	100.00	177.32	0.025
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.02	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.77	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 256 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 196 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 256 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.42	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 256 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 257 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.02	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.42	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 257 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.12	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 257 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 257 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 197 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.42	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 258 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.12	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 258 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 258 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 258 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 259 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.68	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 198 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.92	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 259 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.02	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.97	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 259 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.68	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 259 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.31	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 260 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.03	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.43	0.08	100.00	177.32	0.025

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 260 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.044
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 199 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 260 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.77	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 260 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.43	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 261 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.41	0.06	100.00	177.32	0.019
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.01	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.24	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.23	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 261 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.06	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.11	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 261 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.41	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.72	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 200 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 261 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.23	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 262 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.11	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.13	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 262 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.25	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 262 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.09	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 262 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.13	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.79	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 201 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 263 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.91	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.34	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.67	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 263 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.96	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.01	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 263 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.62	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 263 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.67	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.74	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 264 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.42	0.08	100.00	177.32	0.025
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.02	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.25	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.77	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 264 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 202 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 264 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.42	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 264 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.77	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 265 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-47.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-34.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	13.02	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	56.42	0.06	100.00	177.32	0.019

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 265 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.029
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-13.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	30.12	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.07	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 265 - SLE (Rara)]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 203 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	0.22	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-72.66	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 265 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-56.42	0.03	100.00	147.33	0.013
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.30	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	19.73	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 266 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-51.15	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-38.13	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	9.12	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	52.52	0.05	100.00	177.32	0.015

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 266 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-33.07	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	10.31	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.26	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 266 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	4.11	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.78	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-92.47	0.16	100.00	177.32	0.052

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 266 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-52.52	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 204 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.08	0.00	100.00	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	-------	------	--------	------	-------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 267 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.68	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-39.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-26.33	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	20.92	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	64.32	0.09	100.00	177.32	0.028

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 267 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.06	100.00	177.32	0.020
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.36	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	38.02	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	45.97	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 267 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-7.68	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	12.73	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-64.76	0.05	100.00	177.32	0.017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 267 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-64.32	0.06	100.00	147.33	0.022
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	1.31	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	27.63	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 268 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-43.26	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-30.23	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	17.03	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	60.43	0.08	100.00	177.32	0.025

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 205 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 268 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.044
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-25.17	0.00	100.00	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	18.21	0.00	100.00	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	26.16	0.00	100.00	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 268 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-3.79	0.00	100.00	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.77	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-84.57	0.13	100.00	177.32	0.043

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 268 - SLE (Rara)]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-60.43	0.05	100.00	147.33	0.018
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-6.65	0.00	100.00	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.82	0.00	100.00	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 269 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.58	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.59	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 269 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.21	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 206 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 269 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 269 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 270 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.58	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.59	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 270 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.21	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 270 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 207 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 270 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 271 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.58	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.59	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 271 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.21	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 271 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 271 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 208 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 272 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.58	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-12.59	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	17.87	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 272 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	16.21	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	7.45	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 272 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.16	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 272 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.87	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-12.15	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 273 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	Mp	Mn	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.70	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 209 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 273 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.30	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 273 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 273 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 274 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.70	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 274 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.30	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 210 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

5 2.60 15.71 15.71 52.11 -52.11 -28.66 0.00 0.20 0.00 0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 274 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 274 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 275 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.70	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 275 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.30	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 275 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 211 di 255
--	---	---------------------	--------------------

3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
---	------	-------	-------	-------	--------	--------	------	------	------	-------

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 275 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 276 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-27.70	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-15.83	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.63	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 276 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-0.30	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-9.05	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 276 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-28.66	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 276 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-14.63	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 212 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3 2.60 15.71 15.71 52.11 -52.11 -28.66 0.00 0.20 0.00 0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 277 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.89	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 277 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.79	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 277 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 277 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 278 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.89	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 213 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 278 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.79	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 278 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 278 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 279 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.89	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 279 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 214 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.79	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 279 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 279 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 280 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-17.89	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-6.00	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	24.46	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 280 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	22.79	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	14.04	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 280 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 215 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 280 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-24.46	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	4.64	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-5.57	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 281 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.13	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 281 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.29	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 281 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 281 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. positivo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 216 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

1	0.20	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 282 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.13	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 282 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.29	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 282 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 282 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 283 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 217 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.13	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 283 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.29	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 283 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 283 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 284 - 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	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.76	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.13	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.04	15.71	18.79	52.30	-53.19	-9.25	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	21.21	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 284 - SLE (Quasi Permanente) - Sisma Vert. negativo]

N°	X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
----	---	-----------------	-----------------	----------------	----------------	---	---	------------------	----------------	-----------------

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 218 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

1	0.20	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000
2	0.73	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
3	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	6.29	0.00	0.20	0.00	0.000
4	2.07	15.71	15.71	52.11	-52.11	-2.47	0.00	0.20	0.00	0.000
5	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 284 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.08	0.00	0.20	0.00	0.000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 284 - 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	15.71	18.79	52.30	-53.19	-21.21	0.00	0.20	0.00	0.000
2	1.40	15.71	15.71	52.11	-52.11	-1.99	0.00	0.20	0.00	0.000
3	2.60	15.71	15.71	52.11	-52.11	-22.07	0.00	0.20	0.00	0.000

10.3.4. Analisi e verifica locale cordolo

Si riporta di seguito l'analisi e le relative verifiche dei cordoli in c.a. a sostegno delle barriere di sicurezza. Si tratta di manufatti in cls che presentano una larghezza di 0.75 m ed un'altezza variabile da un minimo di 0.44 m ad un massimo di 0.82 m. Tutte le diverse tipologie di cordoli saranno armate con staffe Ø12/20 pertanto si effettuerà il calcolo per un'unica sezione tipo con altezza maggiore.

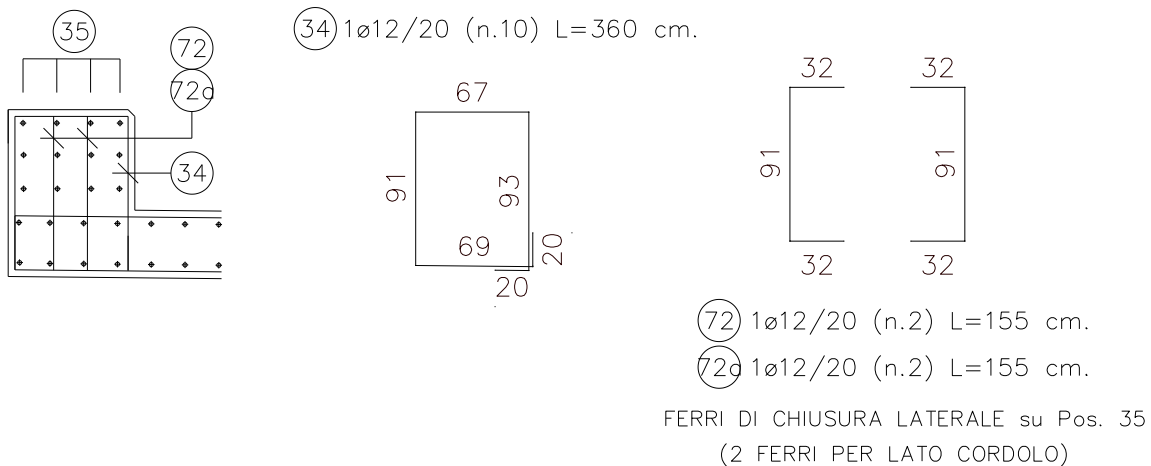


Figura 1. Dettaglio armatura cordolo

10.3.4.1. Analisi dei carichi e sollecitazioni di calcolo

Azioni: Urto veicolo in svio

Le forze associate all'urto del veicolo in svio sulla barriera sono state determinate sulla base delle seguenti ipotesi:

- Azione da urto pari a 100 kN applicata ad altezza $h = 1.00\text{m}$ dal piano viario.
- Azione da urto ripartita su tre montanti consecutivi della barriera 50 % sul montante centrale e 25% su ognuno dei due montanti laterali.
- Interasse dei montanti pari a 1,5m.

In definitiva:

$$F_{\text{urto}} = 100 \times 0,5 / 1,5 = 33,30 \text{ kN/m}$$

$$M = F_{\text{urto}} \times h = 33,30 \times 1,0 = 33,30 \text{ kNm/m}$$

Sollecitazioni all'incastro

Le sollecitazioni che agiscono all'incastro (sezione A-A') tra la soletta e il cordolo sono le seguenti:

$$F_{\text{urto}} = 100 \times 0,5 / 1,5 = 33,30 \text{ kN/m}$$

$$M = M_{\text{urto}} \times F_{\text{urto}} \times h_{\text{cordolo}} = 33,30 + (33,30 \times 0,82) = 60,65 \text{ kNm/m}$$

10.3.4.2. Verifiche strutturali

Si considerano le azioni sollecitanti viste al paragrafo precedente.

Nome sezione:	Cordolo
Tipo sezione	Rettangolare
Base	100.0 [cm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 220 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

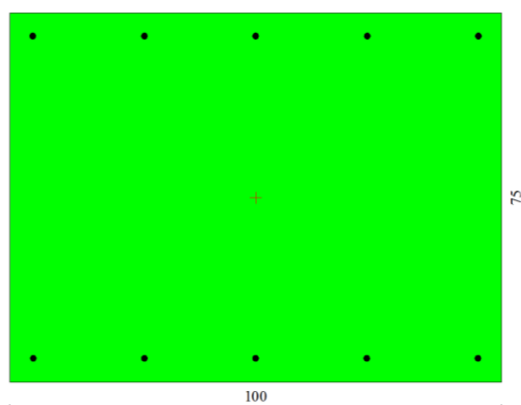
Altezza 75.0 [cm]

Caratteristiche geometriche

Area sezione 7500.00 [cmq]
 Inerzia in direzione X 6250000.0 [cm^4]
 Inerzia in direzione Y 3515625.0 [cm^4]
 Inerzia in direzione XY 0.0 [cm^4]
 Ascissa baricentro sezione $X_G = 50.00$ [cm]
 Ordinata baricentro sezione $Y_G = 37.50$ [cm]

Armatura 5 \emptyset 16 + 5 \emptyset 16

Materiale impiegato : Calcestruzzo armato



Caratteristiche calcestruzzo

Resistenza caratteristica calcestruzzo 40000 [kPa]
 Coeff. omogeneizzazione acciaio/calcestruzzo 15.00
 Coeff. omogeneizzazione calcestruzzo teso/compresso 1.00
 Forma diagramma tensione-deformazione PARABOLA-RETTANGOLO

Caratteristiche acciaio per calcestruzzo

Tensione ammissibile acciaio 450000 [kPa]
 Tensione snervamento acciaio 450000 [kPa]
 Modulo elastico E 205942924 [kPa]
 Fattore di incrudimento acciaio 1.00

Combinazioni

Simbologia adottata

N° numero d'ordine della combinazione
 N sforzo normale espresso in [kN]
 M_Y momento lungo Y espresso in [kNm]
 M_X momento lungo X espresso in [kNm]

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 221 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

M_t momento torcente espresso in [kNm]

T_Y taglio lungo Y espresso in [kN]

T_X taglio lungo X espresso in [kN]

VD verifica di dominio

VT verifica tensionale (SLER - Combinazione rara, SLEF - Combinazione frequente, SLEQP - Combinazione quasi permanente, TAMM - Verifica a tensioni ammissibili)

N°	N	M_Y	M_X	M_t	T_Y	T_X	VD	VT
1	0.0000	60.6500	0.0000	0.0000	33.3000	0.0000	SI	NO

Verifica a flessione

Sollecitazioni ultime

Simbologia adottata

N° numero d'ordine della combinazione

N_u Sforzo normale ultimo, espresso in [kN]

M_{Xu} Momento ultimo in direzione X, espresso in [kNm]

M_{Yu} Momento ultimo in direzione Y, espresso in [kNm]

FS Fattore di sicurezza

Combinazione n° 1

N_u	M_{Xu}	M_{Yu}	FS
0.0000	0.0000	<u>152.3734</u>	2.51

Verifica a taglio

La verifica di resistenza (SLU) si pone con:

$$V_{Rd} \geq V_{Ed}$$

dove V_{Ed} è il valore di calcolo dello sforzo di taglio agente.

Con riferimento all'elemento fessurato da momento flettente, la resistenza al taglio si valuta con:

$$V_{Rd} = [0,18 k (100 \rho_l f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0,15 \sigma_{cp}] b_w d \geq (v_{min} + 0,15 \sigma_{cp}) b_w d$$

con:

$$K = 1 + (200/D)^{1/2} \leq 2$$

$$V_{MIN} = 0,035 K^{3/2} FCK^{1/2}$$

e dove:

- D è l'altezza utile della sezione (in mm);

- $\rho_L = A_{sL} / (B_W D)$ è il rapporto geometrico di armatura longitudinale ($\leq 0,02$);

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 222 di 255
--	---	---------------------	--------------------

- $\sigma_{CP} = N_{ED}/A_C$ è la tensione media di compressione nella sezione ($\leq 0,2 F_{CD}$);

- B_W è la larghezza minima della sezione (in mm).

Risultati taglio

Simbologia adottata

N° indice della combinazione

Dir Direzione di azione del taglio

V_{Rd} Resistenza di calcolo dell'elemento privo di armatura trasversali a taglio, espresso in [kN]

V_{Rcd} Resistenza di calcolo a "taglio compressione", espresso in [kN]

V_{Rsd} resistenza di calcolo a "taglio trazione", espresso in [kN]

nb Numero bracci staffe

Diametro e passo staffe, riportate nell'ultima colonna, sono i più cautelativi ottenuti dalla verifica a taglio nelle due direzioni.

N°	Dir	T	V_{Rd}	V_{Rcd}	V_{Rsd}	nb	Diametro e passo staffe
1	X	0.0000	255.2172	--	--	--	--
1	Y	33.3000	271.1772	--	--	--	--

10.3.5. Verifiche geotecniche

Nel presente paragrafo viene riportata la verifica a carico limite della fondazione per la struttura in oggetto.

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:

$$Q_u/R \geq \eta_q$$

Si adotta per il calcolo del carico limite in fondazione il metodo di MEYERHOF.

L'espressione del carico ultimo è data dalla relazione:

$$Q_u = c N_c d_c i_c + q N_q d_q i_q + 0.5 \gamma B N_\gamma d_\gamma i_\gamma$$

In questa espressione:

c coesione del terreno in fondazione;

ϕ angolo di attrito del terreno in fondazione;

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 223 di 255
--	---	---------------------	--------------------

- γ peso di volume del terreno in fondazione;
 B larghezza della fondazione;
 D profondità del piano di posa;
 q pressione geostatica alla quota del piano di posa.

I vari fattori che compaiono nella formula sono dati da:

$$A = e^{\pi \operatorname{tg} \phi}$$

$$N_q = A \operatorname{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

$$N_c = (N_q - 1) \operatorname{ctg} \phi$$

$$N_\gamma = (N_q - 1) \operatorname{tg} (1.4\phi)$$

Indichiamo con K_p il coefficiente di spinta passiva espresso da:

$$K_p = \operatorname{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

I fattori d e i che compaiono nella formula sono rispettivamente i fattori di profondità ed i fattori di inclinazione del carico espressi dalle seguenti relazioni:

Fattori di profondità

$$d_q = 1 + 0.2 \sqrt{K_p} (D/B)$$

$$d_q = d_\gamma = 1 \quad \text{per } \phi = 0$$

$$d_q = d_\gamma = 1 + 0.1 \sqrt{K_p} (D/B) \quad \text{per } \phi > 0$$

Fattori di inclinazione

Indicando con θ l'angolo che la risultante dei carichi forma con la verticale (espresso in gradi) e con ϕ l'angolo d'attrito del terreno di posa abbiamo:

$$i_c = i_q = (1 - \theta^\circ/90)^\circ$$

$$i_\gamma = (1 - \theta^\circ/\phi^\circ)^\circ \quad \text{per } \phi > 0$$

$$i_\gamma = 0 \quad \text{per } \phi = 0$$

Nella tabella seguente sono riportati i dati relativi alla verifica a carico limite per il caso in oggetto:

Simbologia adottata

- IC Indice della combinazione
 N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante
 N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante corretti per effetto forma, inclinazione del carico, affondamento, etc.
 q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]
 Q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kN]/m

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 224 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

Q_V Carico verticale al piano di posa, espressa in [kN]/m
 FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	N γ	N'c	N'q	N' γ	qu	QU	QY	FS
1	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
2	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
3	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
4	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
5	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
6	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
7	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
8	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
9	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
10	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
11	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
12	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
13	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
14	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
15	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
16	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
17	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
18	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
19	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
20	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
21	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
22	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
23	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
24	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
25	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
26	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
27	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
28	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
29	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
30	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
31	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
32	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
33	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
34	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
35	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
36	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
37	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
38	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
39	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
40	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
41	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
42	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
43	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
44	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
45	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
46	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
47	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
48	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
49	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
50	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92

<i>Codifica:</i>	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI							<i>Data:</i>	<i>Pag.</i>
LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	Relazione di Calcolo							08.09.2019	225 di 255

51	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
52	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
53	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
54	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
55	27.86	16.44	13.24	44.94	21.34	17.18	1834	5136.08	396.66	12.95
56	19.21	9.52	5.63	29.65	12.04	7.13	1002	2806.31	314.65	8.92
57	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
58	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
59	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
60	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
61	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
62	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
63	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
64	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
65	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.22	396.66	8.11
66	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
67	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.23	396.66	8.11
68	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.61	314.65	5.45
69	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.10	396.66	8.11
70	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
71	27.86	16.44	13.24	33.66	16.52	7.53	1149	3218.11	396.66	8.11
72	19.21	9.52	5.63	22.09	9.22	2.29	613	1715.54	314.65	5.45
73	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.73	251.54	13.79
74	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.76	191.02	9.59
75	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.74	251.54	13.79
76	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.76	191.02	9.59
77	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.56	251.54	13.79
78	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.66	191.02	9.59
79	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.57	251.54	13.79
80	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.66	191.02	9.59
81	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.73	251.54	13.79
82	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.76	191.02	9.59
83	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.74	251.54	13.79
84	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.76	191.02	9.59
85	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.56	251.54	13.79
86	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.66	191.02	9.59
87	27.86	16.44	13.24	32.22	15.81	6.24	1239	3469.57	251.54	13.79
88	19.21	9.52	5.63	20.79	8.68	1.57	655	1832.66	191.02	9.59
89	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86
90	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
91	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86
92	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
93	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
94	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
95	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
96	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
97	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
98	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
99	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
100	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
101	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
102	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
103	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
104	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
105	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 226 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

106	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
107	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86
108	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
109	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
110	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
111	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
112	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
113	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
114	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
115	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
116	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
117	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
118	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
119	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
120	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
121	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86
122	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
123	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.88	360.38	3.86
124	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.44	283.74	2.49
125	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
126	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
127	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.82	360.38	3.86
128	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.40	283.74	2.49
129	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
130	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
131	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.90	360.38	3.86
132	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.45	283.74	2.49
133	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
134	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
135	27.86	16.44	13.24	22.16	10.87	0.37	497	1391.83	360.38	3.86
136	19.21	9.52	5.63	14.01	5.85	0.08	253	707.42	283.74	2.49
137	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.40	187.92	11.05
138	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1829.00	161.16	11.35
139	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.55	187.92	6.22
140	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.36	161.16	6.48
141	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.40	187.92	11.05
142	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1829.01	161.16	11.35
143	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.55	187.92	6.22
144	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.36	161.16	6.48
145	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.30	187.92	11.05
146	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1828.90	161.16	11.35
147	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.49	187.92	6.22
148	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.30	161.16	6.48
149	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1828.91	161.16	11.35
150	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.31	187.92	11.05
151	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.49	187.92	6.22
152	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.30	161.16	6.48
153	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1829.00	161.16	11.35
154	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.40	187.92	11.05
155	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.55	187.92	6.22
156	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.36	161.16	6.48
157	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1829.01	161.16	11.35
158	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.40	187.92	11.05
159	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.55	187.92	6.22
160	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.36	161.16	6.48

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo							<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 227 di 255
---	---	--	--	--	--	--	--	----------------------------	---------------------------

161	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.30	187.92	11.05
162	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1828.90	161.16	11.35
163	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.49	187.92	6.22
164	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.30	161.16	6.48
165	27.86	16.44	13.24	20.66	10.14	0.09	742	2077.31	187.92	11.05
166	27.86	16.44	13.24	18.30	8.98	0.05	653	1828.91	161.16	11.35
167	19.21	9.52	5.63	13.63	5.69	0.14	417	1168.49	187.92	6.22
168	19.21	9.52	5.63	12.06	5.03	0.61	373	1044.30	161.16	6.48

Nell'ambito dell'approccio di calcolo 1, il programma esegue le verifiche di portanza sia per le combinazioni tipo 1 (A1+M1+R1) che per le combinazioni tipo 2 (A2+M2+R2). Le diverse tipologie di combinazioni di carico sono riportate in dettaglio al paragrafo 8.5. I valori dei coefficienti di sicurezza (FS) riportati in tabella evidenziano il soddisfacimento delle verifiche di portanza per tutte le combinazioni di carico considerate.

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 228 di 255
--	---	---------------------	--------------------

11. CRITERI DI ANALISI DEI MURI AD U

11.1. Analisi dei carichi

11.1.1. Carichi Permanenti

Peso Proprio Elementi Strutturali:

Peso Proprio del cls 25.00 kN/m³

Spinta Attiva del terreno:

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

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

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.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 229 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

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

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

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 rinfianco. 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.

Spinta in presenza di Sisma – Formulazione di Wood:

Spinta del terreno nel caso di strutture rigide. Nel caso di strutture rigide completamente vincolate, in modo tale che non può svilupparsi nel terreno uno stato di spinta attiva, nonché nel caso di muri verticali con terrapieno a superficie orizzontale, l'incremento dinamico di spinta del terreno può essere calcolato come:

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

$$\alpha = a_g / g * S_s * \beta_m * S_t$$

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 230 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

H è l'altezza sulla quale agisce la spinta. Il punto di applicazione va preso a metà altezza.

11.1.2. 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:

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

11.2. Combinazioni delle azioni

Simbologia adottata

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

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		A1	A2
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.30	1.00
Perm non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Perm non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.50	1.30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 231 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.50	1.30
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.35	1.15
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1.20	1.20

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

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

Coefficienti di partecipazione combinazioni sismiche

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

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1.00	1.00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0.00	0.00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	γ_{Qifav}	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qisfav}	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevole	γ_{Qfav}	0.00	0.00
Variabili da traffico	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1.00	1.00
Termici	Favorevole	$\gamma_{\epsilon fav}$	0.00	0.00
Termici	Sfavorevole	$\gamma_{\epsilon sfav}$	1.00	1.00

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 232 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri		M1	M2
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

11.3. 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 $w_1 = 0.20$

$w_2 = 0.30$

$w_3 = 0.40$

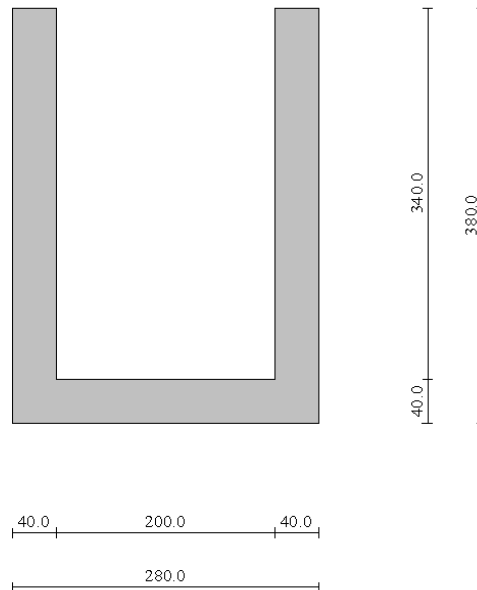
Metodo di calcolo aperture delle fessure **E.C. 2**

Verifica delle tensioni

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

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

12. RISULTATI ANALISI MURO AD U



12.1. Dati di input

12.1.1. Geometria e Stratigrafia

Descrizione: Scatolare tipo vasca

Altezza esterna	3.80	[m]
Larghezza esterna	2.80	[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]

Caratteristiche strati terreno

Strato di rin fianco

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 234 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

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	0.00	[kg/cmq]
Costante di Winkler	0.30	[kg/cmq/cm]
Tensione limite	5.10	[kg/cmq]

Falda

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

12.1.2. Carichi applicati e Combinazioni

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

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

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

Simbologia adottata e unità di misura

Forze concentrate

X	ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati
Y	ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati
F _y	componente Y del carico concentrato
F _x	componente X del carico concentrato

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 235 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

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 S_x)

Distr	Terreno	$X_i = -3.80$	$X_f = 0.00$	$V_{ni} = 20.00$	$V_{nf} = 20.00$
-------	---------	---------------	--------------	------------------	------------------

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

Distr	Terreno	$X_i = 2.80$	$X_f = 6.60$	$V_{ni} = 20.00$	$V_{nf} = 20.00$
-------	---------	--------------	--------------	------------------	------------------

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

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	Effetto	γ	Ψ	c
Peso Proprio	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 236 di 255
	Relazione di Calcolo		

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
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

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 237 di 255
Relazione di Calcolo			

Spinta terreno sinistra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
Spinta falda	Sfavorevole	1.30	1.00	1.30
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
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

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

	Effetto	γ	Ψ	C
Peso Proprio	Sfavorevole	1.00	1.00	1.00

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 238 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

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
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)

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 239 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

	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

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

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 240 di 255
---	--	----------------------------	---------------------------

	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
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

12.2. Analisi spinte

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

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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 241 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Tipo di opera

Tipo di costruzione	Opera di importanza strategica
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV -
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
Spinta sismica	Wood
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

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 242 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

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	0.855
12	0.297	0.855
13	0.364	0.922
14	0.364	0.922
15	0.297	0.855
16	0.297	0.855
17	0.364	0.922
18	0.364	0.922
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	0.551
29	0.500	0.551
30	0.500	0.551
31	0.500	0.551

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 243 di 255
--	---	---------------------	--------------------

12.3. Inviluppo delle pressioni

Inviluppo pressioni sul terreno di fondazione

X [m]	σ_{tmin} [kPa]	σ_{tmax} [kPa]
0.20	27	54
0.76	31	54
1.40	35	53
2.04	31	54
2.60	27	54

12.4. 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	-191.48	-69.98	-45.20	-29.67	58.32	123.67
0.76	-177.16	-54.42	-24.00	-12.34	58.32	123.67
1.40	-169.70	-48.31	-2.12	5.82	58.32	123.67
2.04	-177.16	-54.42	15.78	28.60	58.32	123.67
2.60	-191.48	-69.98	29.02	44.40	58.32	123.67

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	-191.48	-69.98	58.32	124.42	30.98	46.80
2.00	-47.77	-8.75	14.58	48.58	15.49	23.40
3.80	0.00	0.00	0.00	8.08	0.00	0.00

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	-191.48	-69.98	-124.42	-58.32	30.98	46.80
2.00	-47.77	-8.75	-48.58	-14.58	15.49	23.40
3.80	0.00	0.00	-8.08	0.00	0.00	0.00

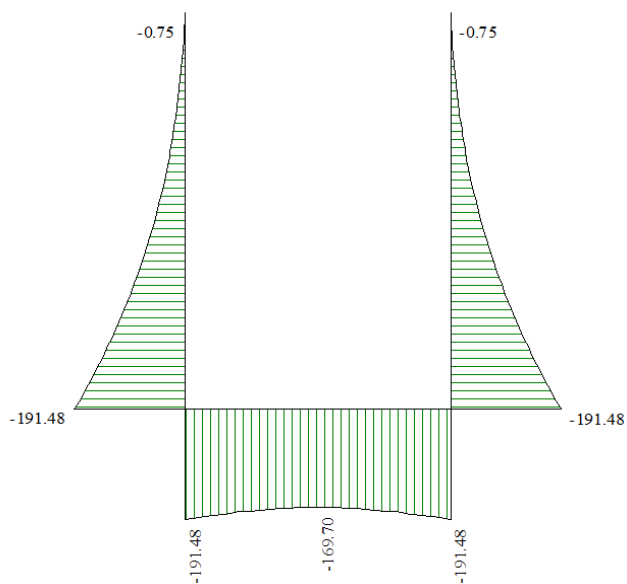


Figura 9 - Diagramma involuopo momento flettente - SLU

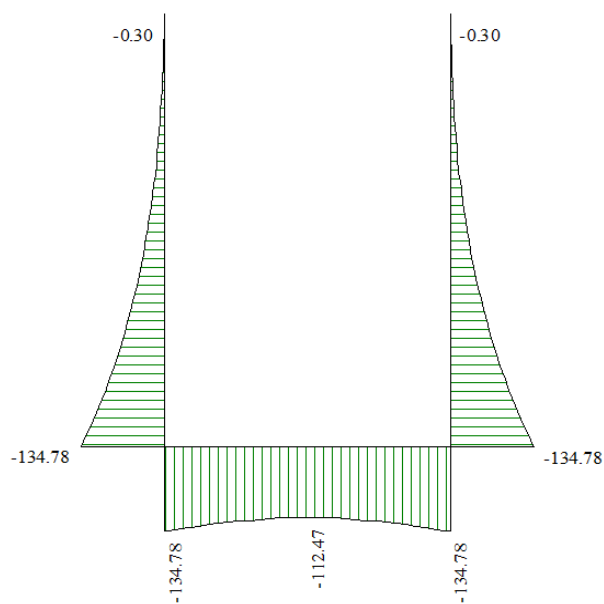


Figura 10 - Diagramma involuopo momento flettente - SLE

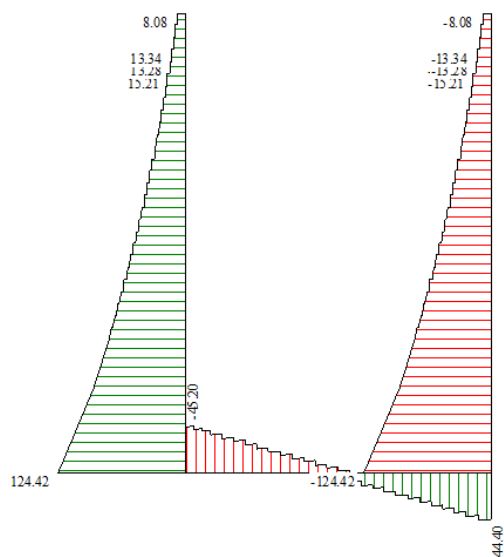


Figura 11 - Diagramma involuipo taglio - SLU

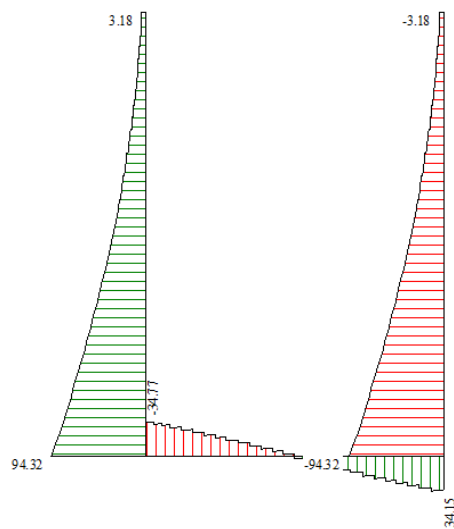


Figura 12 - Diagramma involuipo taglio - SLE

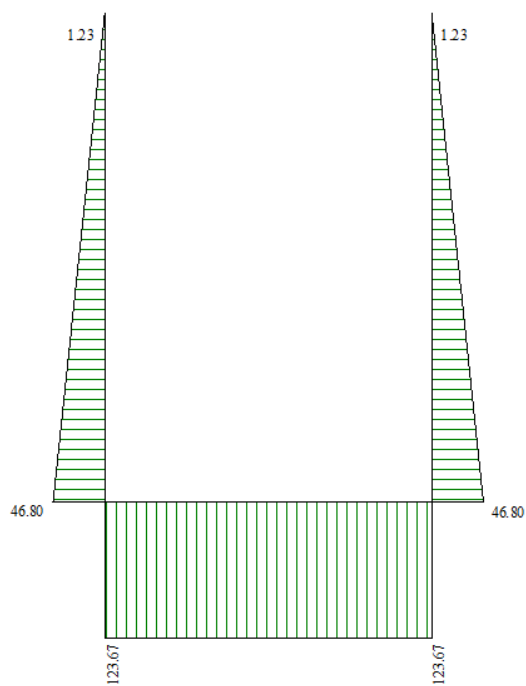


Figura 13 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLU

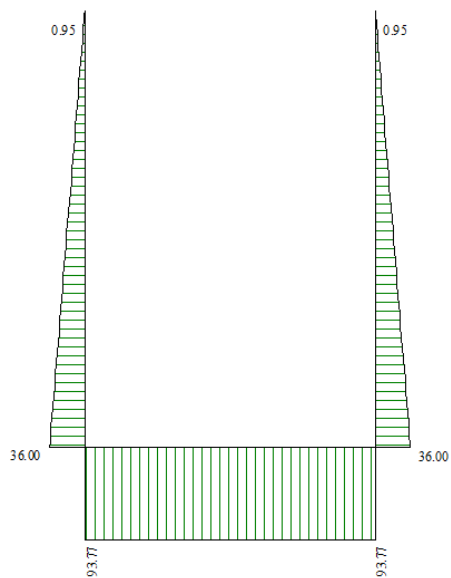


Figura 14 - Diagramma involuppo sforzo normale - SLE

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 247 di 255
--	---	---------------------	--------------------

12.5. Inviluppo delle verifiche

12.5.1. 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, espresse in cmq
A_{fs}	Area armatura superiore, espresse in cmq
CS	Coeff. di sicurezza sezione
V_{Rd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi senza armature trasversali, espressa in kN
V_{Rcd}	Aliquota taglio assorbita dal calcestruzzo in elementi con armature trasversali, espressa in kN
V_{Rsd}	Aliquota taglio assorbita armature trasversali, espressa in kN
A_{sw}	Area armature trasversali nella sezione, espressa in cmq

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 40.00$ cm

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0.20	19.01	7.70	1.44
0.76	19.01	7.70	1.52
1.40	19.01	7.70	1.63
2.04	19.01	7.70	1.51
2.60	19.01	7.70	1.44

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0.20	207.51	0.00	0.00	0.00
0.76	207.51	0.00	0.00	0.00
1.40	207.51	0.00	0.00	0.00
2.04	207.51	0.00	0.00	0.00
2.60	207.51	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 40.00$ cm

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 248 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	7.70	19.01	1.34
2.00	7.70	19.01	4.10
3.80	7.70	0.00	1.23

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	203.59	0.00	0.00	0.00
2.00	200.43	0.00	0.00	0.00
3.80	169.16	0.00	0.00	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0.20	7.70	19.01	1.34
2.00	7.70	19.01	4.10
3.80	7.70	0.00	1.21

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0.20	203.59	0.00	0.00	0.00
2.00	200.43	0.00	0.00	0.00
3.80	169.16	0.00	0.00	0.00

12.5.2. 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

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 249 di 255
--	---	---------------------	--------------------

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	19.01	7.70	6795	197874	68656
0.76	19.01	7.70	6020	171984	61175
1.40	19.01	7.70	5698	161174	58065
2.04	19.01	7.70	6020	171983	61175
2.60	19.01	7.70	6795	197874	68656

X	τ_c	A_{sw}
0.20	-114	0.00
0.76	-60	0.00
1.40	10	0.00
2.04	72	0.00
2.60	112	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	7.70	19.01	6682	65619	211254
2.00	7.70	19.01	1354	13655	39552
3.80	7.70	0.00	0	0	0

Y	τ_c	A_{sw}
0.20	308	0.00
2.00	106	0.00
3.80	10	0.00

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 40.00 cm

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 250 di 255
--	---	---------------------	--------------------

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0.20	7.70	19.01	6682	65619	211254
2.00	7.70	19.01	1354	13655	39552
3.80	7.70	0.00	0	0	0

Y	τ _c	A _{sw}
0.20	-308	0.00
2.00	-106	0.00
3.80	-10	0.00

12.5.3. Verifiche geotecniche

Nel presente paragrafo viene riportata la verifica a carico limite della fondazione per la struttura in oggetto. 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:

$$Q_u/R \geq \eta_q$$

Si adotta per il calcolo del carico limite in fondazione il metodo di MEYERHOF.

L'espressione del carico ultimo è data dalla relazione:

$$Q_u = c N_c d_c i_c + q N_q d_q i_q + 0.5 \gamma B N_\gamma d_\gamma i_\gamma$$

In questa espressione:

In questa espressione:

- c coesione del terreno in fondazione;
- φ angolo di attrito del terreno in fondazione;
- γ peso di volume del terreno in fondazione;
- B larghezza della fondazione;
- D profondità del piano di posa;
- q pressione geostatica alla quota del piano di posa.

I vari fattori che compaiono nella formula sono dati da:

$$A = e^{\pi \operatorname{tg} \phi}$$

$$N_q = A \operatorname{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

$$N_c = (N_q - 1) \operatorname{ctg} \phi$$

$$N_\gamma = (N_q - 1) \operatorname{tg}(1.4\phi)$$

Indichiamo con K_p il coefficiente di spinta passiva espresso da:

$$K_p = \operatorname{tg}^2(45^\circ + \phi/2)$$

Codifica: LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	Data: 08.09.2019	Pag. 251 di 255
--	---	---------------------	--------------------

I fattori d e i che compaiono nella formula sono rispettivamente i fattori di profondità ed i fattori di inclinazione del carico espressi dalle seguenti relazioni:

Fattori di profondità

$$d_q = 1 + 0.2 \sqrt{K_p (D/B)}$$

$$d_q = d_\gamma = 1 \quad \text{per } \phi = 0$$

$$d_q = d_\gamma = 1 + 0.1 \sqrt{K_p (D/B)} \quad \text{per } \phi > 0$$

Fattori di inclinazione

Indicando con θ l'angolo che la risultante dei carichi forma con la verticale (espresso in gradi) e con ϕ l'angolo d'attrito del terreno di posa abbiamo:

$$i_c = i_q = (1 - \theta^\circ/90)^\alpha$$

$$i_\gamma = (1 - \theta^\circ/\phi^\circ)^\alpha \quad \text{per } \phi > 0$$

$$i_\gamma = 0 \quad \text{per } \phi = 0$$

Nella tabella seguente sono riportati i dati relativi alla verifica a carico limite per il caso in oggetto:

Simbologia adottata

IC Indice della combinazione

N_c, N_q, N_γ Fattori di capacità portante

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

q_u Portanza ultima del terreno, espressa in [kPa]

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

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

FS Fattore di sicurezza a carico limite

IC	Nc	Nq	N γ	N'c	N'q	N' γ	qu	Qu	Q γ	FS
1	27.86	16.44	13.24	55.30	23.86	19.21	1879	5261.81	124.80	42.16
2	19.21	9.52	5.63	35.23	13.20	7.81	1003	2808.92	96.00	29.26
3	27.86	16.44	13.24	23.73	11.80	1.16	809	2265.59	124.80	18.15
4	19.21	9.52	5.63	13.51	5.71	0.09	384	1075.06	96.00	11.20
5	27.86	16.44	13.24	23.73	11.80	1.16	809	2265.58	124.80	18.15
6	19.21	9.52	5.63	13.51	5.71	0.09	384	1075.06	96.00	11.20
7	27.86	16.44	13.24	35.82	17.81	10.64	1344	3762.64	124.80	30.15
8	19.21	9.52	5.63	23.08	9.75	3.35	703	1967.86	96.00	20.50
9	27.86	16.44	13.24	35.82	17.81	10.64	1344	3762.63	124.80	30.15
10	19.21	9.52	5.63	23.08	9.75	3.35	703	1967.85	96.00	20.50
11	27.86	16.44	13.24	8.93	4.44	6.88	372	1041.34	82.62	12.60
12	27.86	16.44	13.24	12.64	6.28	2.28	441	1235.40	109.38	11.29
13	19.21	9.52	5.63	8.31	3.51	3.19	271	757.40	109.38	6.92
14	19.21	9.52	5.63	5.85	2.47	7.07	247	691.47	82.62	8.37
15	27.86	16.44	13.24	8.93	4.44	6.88	372	1041.34	82.62	12.60
16	27.86	16.44	13.24	12.64	6.28	2.28	441	1235.41	109.38	11.29
17	19.21	9.52	5.63	8.31	3.51	3.19	271	757.41	109.38	6.92
18	19.21	9.52	5.63	5.85	2.47	7.07	247	691.47	82.62	8.37

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 252 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

Nell'ambito dell'approccio di calcolo 1, il programma esegue le verifiche di portanza sia per le combinazioni tipo 1 (A1+M1+R1) che per le combinazioni tipo 2 (A2+M2+R2). Le diverse tipologie di combinazioni di carico sono riportate in dettaglio al paragrafo 12.1.2. I valori dei coefficienti di sicurezza (FS) riportati in tabella evidenziano il soddisfacimento delle verifiche di portanza per tutte le combinazioni di carico considerate.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 253 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

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

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

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

13.2. 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 rinfianco 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.

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)

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 254 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

- 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.

13.3. Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

- Sottovia scatolari / Muri ad U

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 10.10
Produttore Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)
Utente S.T.E. srl
Licenza AIU3546NM

13.4. 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.

<i>Codifica:</i> LO716CE1901 T01 TS14 STR RE01 C.doc	OPERE D'ARTE: TOMBINI IDRAULICI Relazione di Calcolo	<i>Data:</i> 08.09.2019	<i>Pag.</i> 255 di 255
---	---	----------------------------	---------------------------

13.5. 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.

13.6. 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.

13.7. 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.