



COMMISSARIO DELEGATO PER L'EMERGENZA
DETERMINATASI NEL SETTORE DEL TRAFFICO E DELLA MOBILITÀ NEL
TERRITORIO DELLE PROVINCE DI TREVISO E VICENZA

SUPERSTRADA A PEDAGGIO PEDEMONTANA VENETA

CONCESSIONARIO



SPV srl
Via Inverio, 24/A
10146 Torino



SIS Sopa
Via Inverio, 24/A
10146 Torino

Consorzio Stabile fra le Imprese:



Sacyr Construcción S.A.U.



INC S.p.A.



SIPAL S.p.A.



INFRAESTRUCTURAS S.A.
Paseo de la Castellana, 83-85
28046 Madrid

Società di progetto ai sensi dell'art. 156 D.LGS 163/06
subentrato all'ATI

PROGETTISTA



SIPAL
Your global engineering partner



SIPAL S.p.A.
Via Inverio, 24/A
10146 Torino

RESPONSABILE PROGETTAZIONE



ORDINE DEGLI INGEGNERI
DELLA PROVINCIA DI CUNEO
1211 Dott. Ing. *Claudio Dogliani*

RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE



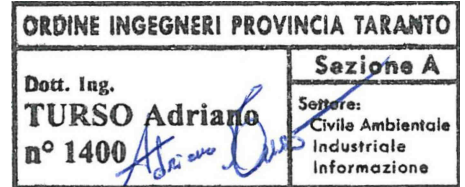
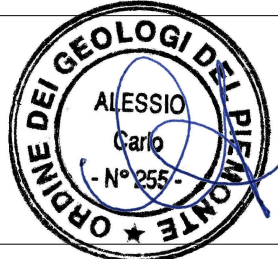
SUPPORTO ALLA PROGETTAZIONE DELL'INFRASTRUTTURA E DELLE OPERE CIVILI



COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE



GEOLOGO



N. Progr. _____
Cartella N. _____

PROGETTO DEFINITIVO
(C.U.P. H51B03000050009)

LOTTO 3 - TRATTA "C"
dal Km. 74+075 al Km 75+625

TITOLO ELABORATO:

PROGETTO DELL'INFRASTRUTTURA

ESAZIONE - CONTROLLO (Gestione)

CASELLO DI ESAZIONE SV. MONTEBELLUNA EST

Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

P V D G S E C C E 3 C 0 1 3 - 0 0 1 0 0 0 3 R A 0

SCALA: -

REV.	DESCRIZIONE	REDATTO	DATA	VERIFICATO	DATA	APPROVATO	DATA
0	PRIMA EMISSIONE	SICS	24/03/2014	SIPAL	26/03/2014	SIS	28/03/2014

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO:

Ing. Giuseppe FASIOL

IL COMMISSARIO:

Ing. Silvano VERNIZZI

VALIDAZIONE:

PROTOCOLLO : _____

DEL: _____

**COMMISSARIO DELEGATO PER L'EMERGENZA
DETERMINATASI NEL SETTORE DEL TRAFFICO E
DELLA MOBILITA' NEL TERRITORIO DELLE PROVINCE
DI TREVISO E VICENZA**

**SUPERSTRADA A PEDAGGIO
PEDEMONTANA VENETA**

PROGETTO DEFINITIVO

**PROGETTO DELL'INFRASTRUTTURA
CASELLO DI ESAZIONE SV. MONTEBELLUNA EST
Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera**

INDICE

INDICE.....	2
1. DESCRIZIONE DELLE OPERE.....	3
1.1. LE OPERE PROGETTATE.....	3
1.2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO.....	3
1.3. DURABILITÀ E PRESCRIZIONI DEI MATERIALI.....	3
1.3.1. CLASSI DI ESPOSIZIONE AMBIENTALE.....	4
1.3.2. COPRIFERRO MINIMO E COPRIFERRO NOMINALE.....	7
1.3.3. CARATTERISTICHE DEI COSTITUENTI IL CALCESTRUZZO.....	8
1.3.4. CARATTERISTICHE DELLE MISCELE.....	8
1.4. CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI.....	9
2. SCHEMATIZZAZIONE DEL MODELLO DI CALCOLO.....	10
2.1. ANALISI DEI CARICHI.....	10
2.1.1. PESO PROPRIO STRUTTURA (G1) E CARICHI PERMANENTI (G2).....	10
2.1.2. AZIONI ANTROPICHE.....	10
2.1.3. DATI SISMICI.....	12
2.2. COMBINAZIONI DI CARICO.....	13
2.3. CARATTERISTICHE DEL SOFTWARE SCAT.....	15
2.3.1. SCHEMATIZZAZIONE DI CALCOLO.....	15
2.3.2. VERIFICHE.....	15
3. ESAME DEI RISULTATI.....	16

1. DESCRIZIONE DELLE OPERE

Nel seguito si tratterà delle strutture relative alla realizzazione dei sottopassi in corrispondenza delle barriere di esazione di ingresso/uscita dello Sv. Montebelluna Est.

Nella relazione si descrivono i problemi di carattere strutturale che sono stati affrontati nel corso della progettazione e per essi vengono espone le modalità di soluzione e le procedure di calcolo adottate per la determinazione delle dimensioni delle strutture principali.

La relazione si completa mediante una serie di elaborati che consistono in tabelle schematiche riportanti le caratteristiche della sollecitazione utilizzate alla base della verifica degli elementi strutturali costituenti il manufatto, nonché le verifiche di resistenza dei materiali, eseguite nelle sezioni più significative e maggiormente sollecitate dei manufatti.

1.1. LE OPERE PROGETTATE

Le opere, a pianta rettangolare di dimensioni riportate negli elaborati progettuali, saranno realizzata mediante una piastra di fondazione sulla quale si innesteranno i piedritti costituiti da setti continui in cemento armato a spessore costante e sui quali si realizzerà la soletta di copertura (traverso) costituita da una piastra in calcestruzzo armato gettata in opera, anch'essa a spessore costante.

1.2. NORMATIVE DI RIFERIMENTO

La progettazione degli elementi strutturali è stata condotta in conformità al quadro legislativo attualmente vigente in merito al dimensionamento delle strutture e per quanto riguarda la classificazione sismica del territorio nazionale. Le norme di riferimento adottate sono riportate nel seguito:

- Legge 5 Novembre 1971 n° 1086 – Norma per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica;
- NTC2008 – Norme Tecniche delle costruzioni - D.M. 14 Gennaio 2008;
- Norma tecnica UNI ENV 1992-1-1:1993, Eurocodice 2 progettazione delle strutture di calcestruzzo;

1.3. DURABILITÀ E PRESCRIZIONI DEI MATERIALI

La forte importanza che riveste la durabilità dell'opera in funzione dell'ambiente nel quale è inserita, ha comportato una notevole attenzione alle tipologie dei materiali da utilizzarsi per le strutture da realizzare. Si consideri, infatti, che il manufatto deve garantire adeguati livelli di sicurezza anche dopo l'inevitabile degrado dei materiali dovuto al tempo ed all'azione degli agenti atmosferici.

Tutti questi elementi ambientali costituiscono dei fattori importantissimi dai quali non è possibile esulare quando si stabilisce la tipologia dei materiali che saranno impiegati per la realizzazione dell'opera, pensando questo nell'ottica di garantire alla stessa una vita media compatibile con l'investimento che si sta realizzando.

1.3.1. Classi di esposizione ambientale

Ai fini di una corretta prescrizione del calcestruzzo, occorre classificare l'ambiente nel quale ciascun elemento strutturale sarà inserito. Per "ambiente", in questo contesto, si intende l'insieme delle azioni chimico-fisiche alle quali si presume che potrà essere esposto il calcestruzzo durante il periodo di vita delle opere e che causa effetti che non possono essere classificati come dovuti a carichi o ad azioni indirette quali deformazioni impresse, cedimenti e variazioni termiche.

In funzione di tali azioni, sono individuate le classi e sottoclassi di esposizione ambientale del calcestruzzo elencate nella tabella che segue.

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Classi di esposizione per calcestruzzo strutturale, in funzione delle condizioni ambientali secondo norma UNI 11104:2004 e UNI EN 206-1:2006

Classe esposizione norma UNI 9858	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206 -1	Descrizione dell'ambiente	Esempio	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenuto minimo in aria (%)
1 Assenza di rischio di corrosione o attacco						
1	X0	Per calcestruzzo privo di armatura o inserti metallici: tutte le esposizioni eccetto dove c'è gelo/disgelo, o attacco chimico. Calcestruzzi con armatura o inserti metallici: in ambiente molto asciutto.	Interno di edifici con umidità relativa molto bassa. Calcestruzzo non armato all'interno di edifici. Calcestruzzo non armato immerso in suolo non aggressivo o in acqua non aggressiva. Calcestruzzo non armato soggetto a cicli di bagnato asciutto ma non soggetto ad abrasione, gelo o attacco chimico.	-	C 12/15	
2 Corrosione indotta da carbonatazione						
Nota - Le condizioni di umidità si riferiscono a quelle presenti nel copriferro o nel ricoprimento di inserti metallici, ma in molti casi si può considerare che tali condizioni riflettano quelle dell'ambiente circostante. In questi casi la classificazione dell'ambiente circostante può essere adeguata. Questo può non essere il caso se c'è una barriera fra il calcestruzzo e il suo ambiente.						
2 a	XC1	Asciutto o permanentemente bagnato.	Interni di edifici con umidità relativa bassa. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con le superfici all'interno di strutture con eccezione delle parti esposte a condensa, o immerse in acqua.	0,60	C 25/30	
2 a	XC2	Bagnato, raramente asciutto.	Parti di strutture di contenimento liquidi, fondazioni. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso prevalentemente immerso in acqua o terreno non aggressivo.	0,60	C 25/30	
5 a	XC3	Umidità moderata.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in esterni con superfici esterne riparate dalla pioggia, o in interni con umidità da moderata ad alta.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in esterni con superfici soggette a alternanze di asciutto ed umido. Calcestruzzi a vista in ambienti urbani. Superfici a contatto con l'acqua non comprese nella classe XC2.	0,50	C 32/40	
3 Corrosione indotta da cloruri esclusi quelli provenienti dall'acqua di mare						
5 a	XD1	Umidità moderata.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in superfici o parti di ponti e viadotti esposti a spruzzi d'acqua contenenti cloruri.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XD2	Bagnato, raramente asciutto.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso in elementi strutturali totalmente immersi in acqua anche industriale contenente cloruri (Piscine).	0,50	C 32/40	
5 c	XD3	Ciclicamente bagnato e asciutto.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso, di elementi strutturali direttamente soggetti agli agenti disgelanti o agli spruzzi contenenti agenti disgelanti. Calcestruzzo armato ordinario o precompresso, elementi con una superficie immersa in acqua contenente cloruri e l'altra esposta all'aria. Parti di ponti, pavimentazioni e parcheggi per auto.	0,45	C 35/45	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Classe esposizione norma UNI 9658	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206-1	Descrizione dell'ambiente	Esempio	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenuto minimo in aria (%)
4 Corrosione indotta da cloruri presenti nell'acqua di mare						
4 a 5 b	XS1	Esposto alla salsedine marina ma non direttamente in contatto con l'acqua di mare.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con elementi strutturali sulle coste o in prossimità.	0,50	C 32/40	
	XS2	Permanentemente sommerso.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso di strutture marine completamente immersi in acqua.	0,45	C 35/45	
	XS3	Zone esposte agli spruzzi o alle marea.	Calcestruzzo armato ordinario o precompresso con elementi strutturali esposti alla battigia o alle zone soggette agli spruzzi ed onde del mare.	0,45	C 35/45	
5 Attacco dei cicli di gelo/disgelo con o senza disgelanti *						
2 b	XF1	Moderata saturazione d'acqua, in assenza di agente disgelante.	Superfici verticali di calcestruzzo come facciate e colonne esposte alla pioggia ed al gelo. Superfici non verticali e non soggette alla completa saturazione ma esposte al gelo, alla pioggia o all'acqua.	0,50	C 32/40	
3	XF2	Moderata saturazione d'acqua, in presenza di agente disgelante.	Elementi come parti di ponti che in altro modo sarebbero classificati come XF1 ma che sono esposti direttamente o indirettamente agli agenti disgelanti.	0,50	C 25/30	3,0
2 b	XF3	Elevata saturazione d'acqua, in assenza di agente disgelante	Superfici orizzontali in edifici dove l'acqua può accumularsi e che possono essere soggetti ai fenomeni di gelo, elementi soggetti a frequenti bagnature ed esposti al gelo.	0,50	C 25/30	3,0
3	XF4	Elevata saturazione d'acqua, con presenza di agente antigelo oppure acqua di mare.	Superfici orizzontali quali strade o pavimentazioni esposte al gelo ed ai sali disgelanti in modo diretto o indiretto, elementi esposti al gelo e soggetti a frequenti bagnature in presenza di agenti disgelanti o di acqua di mare.	0,45	C 28/35	3,0
6 Attacco chimico**						
5 a	XA1	Ambiente chimicamente debolmente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Contenitori di fanghi e vasche di decantazione. Contenitori e vasche per acque reflue.	0,55	C 28/35	
4 a 5 b	XA2	Ambiente chimicamente moderatamente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Elementi strutturali o pareti a contatto di terreni aggressivi.	0,50	C 32/40	
5 c	XA3	Ambiente chimicamente fortemente aggressivo secondo il prospetto 2 della UNI EN 206-1	Elementi strutturali o pareti a contatto di acque industriali fortemente aggressive. Contenitori di foraggi, mangimi e liquame provenienti dall'allevamento animale. Torri di raffreddamento di fumi di gas di scarico industriali.	0,45	C 35/45	
<p>*) Il grado di saturazione della seconda colonna riflette la relativa frequenza con cui si verifica il gelo in condizioni di saturazione: - moderato: occasionalmente gelato in condizione di saturazione; - elevato: alta frequenza di gelo in condizioni di saturazione.</p> <p>**) Da parte di acque del terreno e acque fluenti.</p>						

Tabella 1.1: Classi di esposizione e requisiti minimi del calcestruzzo in funzione della classe d'esposizione

Le resistenze caratteristiche R_{ck} della tabella precedente sono da considerarsi quelle minime in relazione agli usi indicati in funzione della classe di esposizione. Le miscele non presenteranno un contenuto di cemento minore di 280 kg/m^3 . La definizione di una soglia minima per il dosaggio di cemento, risponde all'esigenza di garantire in ogni caso una sufficiente quantità di pasta di cemento, condizione essenziale per ottenere un calcestruzzo indurito a struttura chiusa e poco permeabile. Nelle normali condizioni operative, il rispetto dei valori di R_{ck} e a/c della tabella precedente può comportare dosaggi di cemento anche sensibilmente più elevati del valore minimo indicato.

Facendo riferimento alla tabella precedente, la classe di esposizione attribuita ai vari elementi strutturali costituenti le opere è così riassunta:

- Traversi gettati in opera, fondazione, piedritti XC2.

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

- Traversi, fondazione, piedritti : C 25/30 N/mm² ;

Acciaio per armature di tipo B450C

- Modulo di elasticità di Joung (E) 210.000 N/mm²;
- Tensione caratteristica di snervamento $f_{y\text{nom}}$ 450 N/mm²;
- Tensione caratteristica di rottura $f_{t\text{nom}}$ 540 N/mm².

1.3.2. Copriferro minimo e copriferro nominale

Ai fini di preservare le armature dai fenomeni di aggressione ambientale, dovrà essere previsto un idoneo copriferro; il suo valore, misurato tra la parete interna del cassero e la generatrice dell'armatura metallica più vicina, individua il cosiddetto "copriferro nominale".

Il copriferro nominale c_{nom} è somma di due contributi, il copriferro minimo c_{min} e la tolleranza di posizionamento h . Vale pertanto: $c_{\text{nom}} = c_{\text{min}} + h$.

I valori di copriferro minimo in funzione delle classi di esposizione del calcestruzzo sono indicati nella tabella seguente. La tolleranza di posizionamento delle armature h , nel caso di strutture gettate in opera, dovrà essere assunta pari ad almeno 5 mm. Considerando la classe di esposizione ambientale delle diverse sottostrutture, si dovranno adoperare dei copriferri adeguati come prescritti nella tavola delle prescrizioni dei materiali allegata al progetto. Nel caso specifico sarà considerato un valore pari a 5 cm.

Ambiente	Classe di esposizione	C_{min} (mm)
Molto secco	X0	15
Umido senza gelo	XC1 XC2	20
Debolmente aggressivo	XC3 XA1 XD1	
Umido con gelo	XF1	
Marino senza gelo	XS1 XD2	30
Moderatamente aggressivo	XA2 XC4	
Umido con gelo e sali disgelanti	XF3	
Marino con gelo	XF2	
Fortemente aggressivo	XS2 XS3XA3 XD3 XF4	40

Tabella 1.2 – Copriferro minimo e classi di esposizione

1.3.3. Caratteristiche dei costituenti il calcestruzzo

Cemento

Si utilizzeranno unicamente i cementi previsti nella Legge 26 Maggio 1965 n° 595 che soddisfino i requisiti di accettazione elencati nella norma UNI ENV 197/1, con esclusione del cemento alluminoso e dei cementi per sbarramenti di ritenuta.

Acqua d'impasto

L'acqua d'impasto, di provenienza nota, dovrà avere caratteristiche costanti nel tempo, conformi a quelle della norma UNI EN 1008.

Aggregati

Gli aggregati impiegati per il confezionamento del calcestruzzo dovranno avere caratteristiche conformi a quelle previste nella parte 1^a della norma UNI 8520. Le caratteristiche dovranno essere verificate in fase di qualifica delle miscele. In caso di fornitura di aggregati da parte di azienda dotata di Sistema Qualità certificato secondo norme UNI EN ISO 9000, saranno ritenuti validi i risultati delle prove effettuate dall'Azienda.

1.3.4. Caratteristiche delle miscele

Granulometria degli aggregati

Per la realizzazione di calcestruzzi con classi di resistenza maggiori di C 12/15 gli aggregati dovranno appartenere ad almeno tre classi granulometriche diverse. Nella composizione della curva granulometrica nessuna frazione sarà dosata in percentuale maggiore del 55%, salvo preventiva autorizzazione del Direttore dei Lavori.

Le classi granulometriche saranno mescolate tra loro in percentuali tali da formare miscele rispondenti ai criteri di curve granulometriche di riferimento, teoriche o sperimentali, scelte in modo che l'impasto fresco e indurito abbia i prescritti requisiti di resistenza, consistenza, omogeneità, aria inglobata, permeabilità, ritiro e acqua essudata. Si dovrà adottare una curva granulometrica che, in relazione al dosaggio di cemento, garantisca la massima compattezza e la migliore lavorabilità del calcestruzzo.

Dimensione massima nominale dell'aggregato

La massima dimensione nominale dell'aggregato è scelta in funzione dei valori di copriferro ed interferro, delle dimensioni minime dei getti, delle modalità di getto e del tipo di mezzi d'opera utilizzati per la compattazione dei getti; come previsto nel punto 5.4. della norma UNI 9858, la dimensione massima nominale dell'aggregato non dovrà essere maggiore:

- di un quarto della dimensione minima dell'elemento strutturale;
- della distanza tra le singole barre di armatura o tra gruppi di barre d'armatura (interferro) diminuita di 5 mm;
- di 1,3 volte lo spessore del copriferro che vale 30 mm.

Dalla analisi dei dati citati si evince che la massima dimensione dell'inerte non potrà superare i 40 mm di diametro.

Rapporto acqua/cemento

La quantità d'acqua totale da impiegare per il confezionamento dell'impasto dovrà essere calcolata tenendo conto dell'acqua libera contenuta negli aggregati. Si dovrà fare riferimento alla norma UNI 8520 parti 13^a e 16^a per la condizione "satura a superficie asciutta", nella quale l'aggregato non assorbe né cede acqua all'impasto. Facendo riferimento inoltre alla classe di esposizione ambientale, il rapporto acqua cemento non potrà superare il valore $a/c = 0,60$.

1.4. CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI

In questo paragrafo, sono indicate le caratteristiche fisiche e meccaniche dei terreni in sito e di riporto per la realizzazione del rilevato stradale (utilizzati per la determinazione della spinta agente sulle strutture).

Terreno di riempimento

▶	Peso di volume del terreno	18,00	kN/m ³
▶	Peso di volume saturo del terreno.....	19,00	kN/m ³
▶	Angolo di attrito interno	35°	
▶	Angolo di attrito terra- muro	23,33°	
▶	Coesione	0,00	Mpa
▶	Costante di Winkler	0,00	Mpa/m

TERRENO FONDAZIONE

▶	Peso di volume del terreno.....	19.00	kN/m ³
▶	Peso di volume saturo del terreno.....	20.00	kN/m ³
▶	Angolo di attrito interno.....	38°	
▶	Angolo di attrito terra- muro.....	38°	
▶	Coesione	0.000	Mpa
▶	Costante di Winkler	20,00	Mpa/m

2. SCHEMATIZZAZIONE DEL MODELLO DI CALCOLO

2.1. ANALISI DEI CARICHI

2.1.1. Peso proprio struttura (g1) e carichi permanenti (g2)

Il peso proprio delle strutture è determinato automaticamente dal programma di calcolo, mentre i carichi permanenti agenti, sono stati applicati esplicitamente dopo apposito calcolo.

2.1.2. Azioni antropiche

2.1.2.1. Carichi stradali (Q_I)

Le azioni variabili del traffico, comprensive degli effetti dinamici, sono costituite da carichi concentrati e da carichi uniformemente distribuiti come mostrato in figura.

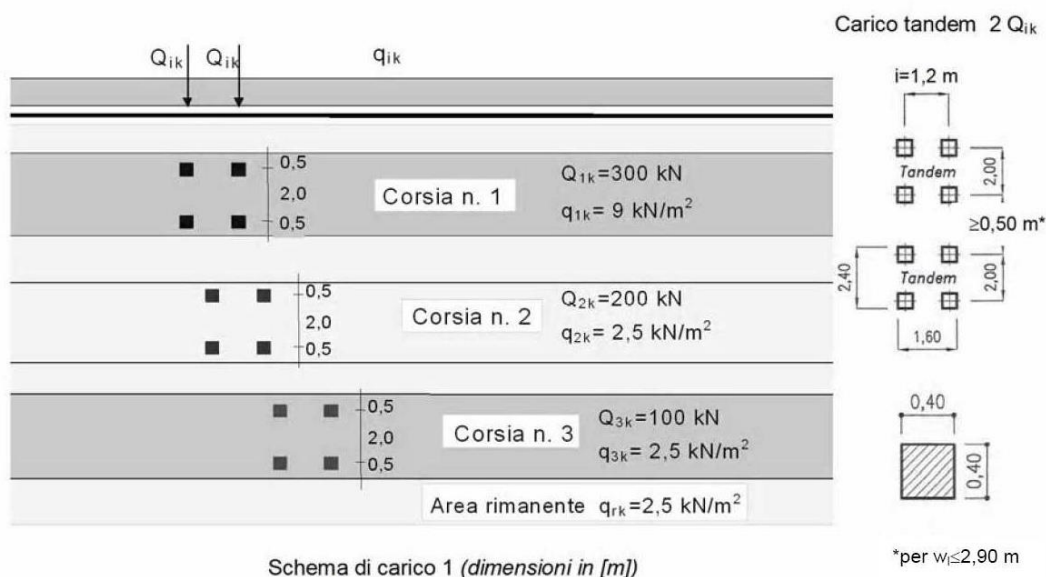


Figura 2.1: Schema di carico.

La disposizione dei carichi ed il numero delle colonne sulla carreggiata saranno volta per volta quelli che determinano le condizioni più sfavorevoli di sollecitazione per la struttura come disposto nel paragrafo 5.1.3. del D.M. 14 Gennaio 2008.

I carichi concentrati si assumono uniformemente distribuiti sulla superficie della rispettiva impronta. La diffusione attraverso la pavimentazione e lo spessore della soletta si considera avvenire secondo una diffusione a 45° , fino al piano medio della struttura della soletta sottostante, come mostrato in figura.

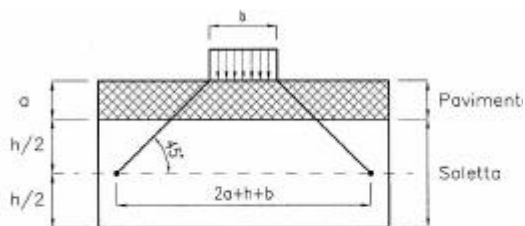


Figura 5.1.3a – Diffusione dei carichi concentrati nelle solette

Figura 2.2: Diffusione dei carichi concentrati attraverso la pavimentazione e le solette.

Sulla base degli schemi di calcolo su indicati si è quindi proceduto alla determinazione del carico mobile da applicare a ciascun modello in funzione dell'altezza di ricoprimento e dello spessore del traverso i cui valori sono sinteticamente riportati nella tabella che segue:

H ricoprimento: (m)	0.00
Sp. calotta: (m)	0.50
H diffusione: (m)	0.50
Larghezza diffusione impronta: (m)	9.50
n. impronte da 150 kN	2
n. impronte da 100 kN	2
n. impronte da 50 kN	2
Forza asse su modello: (kN)	65
Carico distribuito (KN/m)	7

Tabella 2.1: Definizione dei carichi mobili da applicare al modello di calcolo

2.1.3. Dati sismici

Di seguito si riportano i dati sismici adoperati per l'analisi strutturale dell'opera in oggetto. Come sito di riferimento si considera il comune, tra quelli interessati dal progetto, con caratteristiche sismiche medie:

DATI SISMICI DI CALCOLO

VITA NOMINALE:
VN = 50 anni

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

CLASSE D'USO: III
COEFFICIENTE D'USO 1.50

Tab. 2.4.II – Valori del coefficiente d'uso C_U

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

PARAMETRI SPETTRO DI RISPOSTA

Per la verifica sismica delle strutture si prende in considerazione lo stato limite ultimo di salvaguardia della Vita (SLV). Le figure seguenti riportano tutti i parametri necessari per la definizione dello spettro di progetto elastico SLE che verrà poi utilizzato nei calcoli.

N.T.C. 2008

Analisi SLU
 Accelerazione al suolo ag [m/s²] **ag/g = 0.25** 2.440
 Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale F0 2.418
 Periodo inizio tratto spettro a velocità costante Tc* 0.330
 Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico S_s Tipo B 1.159
 Coefficiente di riduzione (β_m) C 0.31

Analisi SLE
 Accelerazione al suolo ag [m/s²] **ag/g = 0.00** 0.000
 Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale F0 0.000
 Periodo inizio tratto spettro a velocità costante Tc* 0.000
 Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico S_s 1.200
 Coefficiente di riduzione (β_m) C 0.20

Coeff. amplificazione topografica S_T T1 1.00

Kh = ag/g * S_s * S_t * β_m
Coefficiente di intensità sismica orizzontale SLU Kh [%] = 8.94
Coefficiente di intensità sismica orizzontale SLE Kh [%] = 0.00

Intensità sismica Verticale/Orizzontale 0.50

Forma diagramma incremento sismico
 Triangolare Rettangolare

Calcolo incremento sismico
 Mononobe-Okabe Wood

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Categoria	Descrizione
A	<i>Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi</i> caratterizzati da valori di $V_{s,30}$ superiori a 800 m/s, eventualmente comprendenti in superficie uno strato di alterazione, con spessore massimo pari a 3 m.
B	<i>Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti</i> con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ compresi tra 360 m/s e 800 m/s (ovvero $N_{SPT,30} > 50$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} > 250$ kPa nei terreni a grana fina).
C	<i>Depositati di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti</i> con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ compresi tra 180 m/s e 360 m/s (ovvero $15 < N_{SPT,30} < 50$ nei terreni a grana grossa e $70 < c_{u,30} < 250$ kPa nei terreni a grana fina).
D	<i>Depositati di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti</i> , con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{s,30}$ inferiori a 180 m/s (ovvero $N_{SPT,30} < 15$ nei terreni a grana grossa e $c_{u,30} < 70$ kPa nei terreni a grana fina).
E	<i>Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m</i> , posti sul substrato di riferimento (con $V_s > 800$ m/s).

Tabella 2.2: Categorie di sottosuolo

2.2. COMBINAZIONI DI CARICO

Di seguito si riportano i coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU delle azioni A1 e A2 ed i coefficienti ψ associate alle azioni variabili per i ponti.

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	γ_{e1}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 ⁽³⁾	1,00 ⁽⁴⁾	1,00
Ritiro e viscosità, Variazioni termiche, Cedimenti vincolari	favorevoli	$\gamma_{e2}, \gamma_{e3}, \gamma_{e4}$	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

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

Azioni	Gruppo di azioni (Tabella 5.1.IV)	Coefficiente ψ_0 di combinazione	Coefficiente ψ_1 (valori frequenti)	Coefficiente ψ_2 (valori quasi permanenti)
Azioni da traffico (Tabella 5.1.IV)	Schema 1 (Carichi tandem)	0,75	0,75	0,0
	Schemi 1, 5 e 6 (Carichi distribuiti)	0,40	0,40	0,0
	Schemi 3 e 4 (carichi concentrati)	0,40	0,40	0,0
	Schema 2	0,0	0,75	0,0
	2	0,0	0,0	0,0
	3	0,0	0,0	0,0
	4 (folla)	----	0,75	0,0
Vento q_s	Vento a ponte scarico			
	SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
	Esecuzione	0,8	----	0,0
	Vento a ponte carico	0,6		
Neve q_s	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	esecuzione	0,8	0,6	0,5
Temperatura	T_k	0,6	0,6	0,5

Di seguito si riportano i coefficienti parziali di sicurezza per le azioni definite nel capitolo 6 associata alla progettazione geotecnica.

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

CARICHI	EFFETTO	Coefficiente Parziale γ_F (o γ_E)	EQU	(A1) STR	(A2) GEO
Permanenti	Favorevole	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevole		1,1	1,3	1,0
Permanenti non strutturali ⁽¹⁾	Favorevole	γ_{G2}	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3
Variabili	Favorevole	γ_{Qi}	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3

(1) Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. i carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti, si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.

Di seguito si riportano invece i coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno.

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	$\tan \phi'_k$	$\gamma_{\phi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γ	γ_γ	1,0	1,0

Le verifiche vengono condotte definendo diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali, rispettivamente definite per le azioni (A1 e A2) e per i parametri geotecnici (M1 e M2).

2.3. CARATTERISTICHE DEL SOFTWARE SCAT

Il programma *SCAT*[®] è dedicato all'analisi e al calcolo di strutture scatolari interrate. La versione del programma utilizzata è la Rel. 10.03c del 2010, distribuita dalla società AZTECH, nella forma originale commercializzata senza alcuna modifica apportata da parte dell'utente.

2.3.1. Schematizzazione di calcolo

Partendo dalle caratteristiche meccaniche del terreno, dalla geometria dell'opera e dai sovraccarichi agenti, il programma analizza la struttura scatolare schematizzandola come un telaio piano costituito da elementi trave aventi base pari a 100cm e risolvendola mediante il metodo degli elementi finiti (FEM).

Il terreno di rinfianco e di fondazione viene invece schematizzato, se esplicitamente richiesto in fase di input dei dati, con una serie di elementi molle non reagenti a trazione (modello di Winkler).

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

Indicando con \mathbf{u} il vettore degli spostamenti nodali (incogniti), la relazione risolutiva può essere scritta nella forma:

$$|\mathbf{K}| \cdot \{u\} = \{p\}$$

Da questa equazione matriciale si ricavano gli spostamenti incogniti \mathbf{u}

$$\{u\} = |\mathbf{K}|^{-1} \cdot \{p\}$$

Noti gli spostamenti nodali è possibile risalire alle sollecitazioni nei vari elementi.

La soluzione del sistema viene fatta per ogni combinazione di carico impostata.

2.3.2. Verifiche

La verifica vengono condotte tenendo conto delle condizioni più gravose che si individuano dall'involuppo delle sollecitazioni agenti nelle diverse combinazioni di carico.

3. ESAME DEI RISULTATI

Geometria scatolare

Descrizione:	Scatolare semplice	
Altezza esterna	3,70	[m]
Larghezza esterna	4,10	[m]
Lunghezza mensola di fondazione sinistra	0,00	[m]
Lunghezza mensola di fondazione destra	0,00	[m]
Spessore piedritto sinistro	0,30	[m]
Spessore piedritto destro	0,30	[m]
Spessore fondazione	0,50	[m]
Spessore traverso	0,50	[m]

Caratteristiche strati terreno

Strato di rinfiango

Descrizione	RIEMPIMENTO	
Peso di volume	18,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	18,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	23,33	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	0,0	[MPa/m]

Strato di base

Descrizione	FONDAZIONE	
Peso di volume	19,0000	[kN/mc]
Peso di volume saturo	20,0000	[kN/mc]
Angolo di attrito	35,00	[°]
Angolo di attrito terreno struttura	35,00	[°]
Coesione	0,000	[MPa]
Costante di Winkler	20,0	[MPa/m]
Tensione ammissibile	0,300	[MPa]

Caratteristiche materiali utilizzati

Materiale calcestruzzo

R_{ck} calcestruzzo	30,000	[MPa]
Peso specifico calcestruzzo	25,0000	[kN/mc]
Modulo elastico E	30976,850	[MPa]
Tensione ammissibile acciaio	255,000	[MPa]
Tensione ammissibile cls (σ_{amm})	9,707	[MPa]
Tensione tang.ammissibile cls (τ_{c0})	0,596	[MPa]
Tensione tang.ammissibile cls (τ_{c1})	1,810	[MPa]
Coeff. omogeneizzazione cls teso/compresso (n')	0,50	
Coeff. omogeneizzazione acciaio/cls (n)	15,00	
Coefficiente dilatazione termica	0,0000120	

Condizioni di carico

Convenzioni adottate

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Carichi verticali positivi se diretti verso il basso

Carichi orizzontali positivi se diretti verso destra

Coppie concentrate positive se antiorarie

Ascisse X (espresse in m) positive verso destra

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

Carichi concentrati espressi in kN

Coppie concentrate espressi in kNm

Carichi distribuiti espressi in kN/m

*Simbologia adottata e unità di misura**Forze concentrate*

X ascissa del punto di applicazione dei carichi verticali concentrati

Y ordinata del punto di applicazione dei carichi orizzontali concentrati

F_y componente Y del carico concentrato

F_x componente X del carico concentrato

M momento

Forze distribuite

X_i, X_f ascisse del punto iniziale e finale per carichi distribuiti verticali

Y_i, Y_f ordinate del punto iniziale e finale per carichi distribuiti orizzontali

V_{ni} componente normale del carico distribuito nel punto iniziale

V_{nf} componente normale del carico distribuito nel punto finale

V_{ii} componente tangenziale del carico distribuito nel punto iniziale

V_{if} componente tangenziale del carico distribuito nel punto finale

D_{ie} variazione termica lembo esterno espressa in gradi centigradi

D_{ii} variazione termica lembo interno espressa in gradi centigradi

Condizione di carico n°1 (Peso Proprio)

Condizione di carico n°2 (Spinta terreno sinistra)

Condizione di carico n°3 (Spinta terreno destra)

Condizione di carico n°4 (Sisma da sinistra)

Condizione di carico n°5 (Sisma da destra)

Condizione di carico n° 7 (schema carico 1)

Conc Terreno	$X= 1,45$	$F_y= 65,00$		
Conc Terreno	$X= 2,65$	$F_y= 65,00$		
Distr Terreno	$X_i= -10,00$	$X_f= 14,10$	$V_{ni}= 7,00$	$V_{nf}= 7,00$

Condizione di carico n° 8 (schema carico 1 simm)

Distr Terreno	$X_i= -10,00$	$X_f= 0,00$	$V_{ni}= 7,00$	$V_{nf}= 7,00$
Distr Terreno	$X_i= 4,10$	$X_f= 14,10$	$V_{ni}= 7,00$	$V_{nf}= 7,00$

Condizione di carico n° 9 (schema carico 2 sx)

Conc Terreno	$X= 0,00$	$F_y= 65,00$		
Conc Terreno	$X= 1,20$	$F_y= 65,00$		
Distr Terreno	$X_i= -10,00$	$X_f= 14,10$	$V_{ni}= 7,00$	$V_{nf}= 7,00$

Condizione di carico n° 10 (pavimentazione)

Distr Terreno	$X_i= -10,00$	$X_f= 14,10$	$V_{ni}= 4,00$	$V_{nf}= 4,00$
---------------	---------------	--------------	----------------	----------------

Condizione di carico n° 11 (schema carico 2 dx)

Conc Terreno	$X= 2,90$	$F_y= 65,00$		
Conc Terreno	$X= 4,10$	$F_y= 65,00$		
Distr Terreno	$X_i= -10,00$	$X_f= 14,10$	$V_{ni}= 7,00$	$V_{nf}= 7,00$

Condizione di carico n° 12 (schema carico 2 asse scatolare)

Conc Terreno X= 2,05 F_y= 65,00

Condizione di carico n° 13 (schema carico 2 taglio)

Conc Terreno X= 1,00 F_y= 65,00

Conc Terreno X= 3,30 F_y= 65,00

Impostazioni di progetto

Verifica materiali:

Stato Limite Ultimo

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

Verifica Taglio - Metodo dell'inclinazione variabile del traliccio

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

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

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

con:

- d altezza utile sezione [mm]
- b_w larghezza minima sezione [mm]
- σ_{cp} tensione media di compressione [N/mmq]
- ρ_l rapporto geometrico di armatura
- A_{sw} area armatura trasversale [mmq]
- s interasse tra due armature trasversali consecutive [mm]
- α_c coefficiente maggiorativo, funzione di f_{cd} e σ_{cp}

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

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

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

Stato Limite di Esercizio

Criteria di scelta per verifiche tensioni di esercizio:

Ambiente poco aggressivo

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

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

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

Criteri verifiche a fessurazione:

Armatura poco sensibile

Apertura limite fessure espresse in [mm]

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

Verifiche secondo :

Norme Tecniche 2008 - Approccio 1

Copriferro sezioni 0,0400 [m]

Descrizione combinazioni di carico

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

ψ Coefficiente di combinazione della condizione

C Coefficiente totale di partecipazione della condizione

Norme Tecniche 2008

Simbologia adottata

γ_{G1sfav} Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti

γ_{G1fav} Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti

γ_{G2sfav} Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti non strutturali

γ_{G2fav} Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti non strutturali

γ_Q Coefficiente parziale sulle azioni variabili

$\gamma_{\tan\phi}$ Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato

γ_c Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata

γ_{cu} Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata

γ_{qu} Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo

Coefficienti di partecipazione combinazioni statiche

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

Carichi	Effetto	A1	A2
---------	---------	----	----

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	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 sismicheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	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 staticheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,30	1,00
Permanenti non strutturali	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,50	1,30
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,50	1,30

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	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 sismicheCoefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

<i>Carichi</i>	<i>Effetto</i>		<i>A1</i>	<i>A2</i>
Permanenti	Favorevole	γ_{G1fav}	1,00	1,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G1sfav}	1,00	1,00
Permanenti	Favorevole	γ_{G2fav}	0,00	0,00
Permanenti	Sfavorevole	γ_{G2sfav}	1,00	1,00
Variabili	Favorevole	γ_{Qfav}	0,00	0,00
Variabili	Sfavorevole	γ_{Qsfav}	1,00	1,00

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

<i>Parametri</i>		<i>M1</i>	<i>M2</i>
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{\tan\phi'}$	1,00	1,25
Coesione efficace	$\gamma_{c'}$	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
Coeff. di combinazione	$\Psi_0= 0,75$ $\Psi_1= 0,75$ $\Psi_2= 0,00$		

Combinazione n° 1 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 2 SLU (Caso A2-M2)

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

Combinazione n° 3 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 1	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 4 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 5 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 1 simm	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 6 SLU (Caso A2-M2)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1 simm	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 7 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 2 sx	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 8 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 sx	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 9 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 2 dx	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 10 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 dx	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 11 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 2 asse scatolare	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 12 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 asse scatolare	1.30	1.00	1.30

Combinazione n° 13 SLU (Caso A1-M1)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno sinistra	1.30	1.00	1.30
Spinta terreno destra	1.30	1.00	1.30
pavimentazione	1.30	1.00	1.30
schema carico 2 taglio	1.50	1.00	1.50

Combinazione n° 14 SLU (Caso A2-M2)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 taglio	1.30	1.00	1.30

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

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

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

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

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

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

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

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

Combinazione n° 19 SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo

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

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

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

Sisma da destra	1.00	1.00	1.00
-----------------	------	------	------

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

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

Combinazione n° 22 SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo

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

Combinazione n° 23 SLE (Quasi Permanente)

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

Combinazione n° 24 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 25 SLE (Frequente)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 26 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 27 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 28 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 29 SLE (Frequente)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 30 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	1.00	1.00
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 31 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 1 simm	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 32 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 sx	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 33 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
--	----------	--------	---

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 dx	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 34 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 asse scatolare	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 taglio	1.00	0.75	0.75

Combinazione n° 35 SLE (Rara)

	γ	Ψ	C
Peso Proprio	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno sinistra	1.00	1.00	1.00
Spinta terreno destra	1.00	1.00	1.00
pavimentazione	1.00	1.00	1.00
schema carico 2 taglio	1.00	1.00	1.00
schema carico 1	1.00	0.75	0.75
schema carico 1 simm	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 sx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 dx	1.00	0.75	0.75
schema carico 2 asse scatolare	1.00	0.75	0.75

Analisi della spinta e verifiche

Simbologia adottata ed unità di misura

Origine in corrispondenza dello spigolo inferiore sinistro della struttura

Le forze orizzontali sono considerate positive se agenti verso destra

Le forze verticali sono considerate positive se agenti verso il basso

X ascisse (espresse in m) positive verso destra

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

M momento espresso in kNm

V taglio espresso in kN

SN sforzo normale espresso in kN

u_x spostamento direzione X espresso in m

u_y spostamento direzione Y espresso in m

σ_t pressione sul terreno espressa in MPa

Tipo di analisi

Pressione in calotta

Spinta sui piedritti

Pressione geostatica

Attiva [combinazione 1]
 Attiva [combinazione 2]
 Attiva [combinazione 3]
 Attiva [combinazione 4]
 Attiva [combinazione 5]
 Attiva [combinazione 6]
 Attiva [combinazione 7]
 Attiva [combinazione 8]
 Attiva [combinazione 9]
 Attiva [combinazione 10]
 Attiva [combinazione 11]
 Attiva [combinazione 12]
 Attiva [combinazione 13]
 Attiva [combinazione 14]
 Attiva [combinazione 15]
 Attiva [combinazione 16]
 Attiva [combinazione 17]
 Attiva [combinazione 18]
 Attiva [combinazione 19]
 Attiva [combinazione 20]

Attiva	[combinazione 21]
Attiva	[combinazione 22]
Attiva	[combinazione 23]
Attiva	[combinazione 24]
Attiva	[combinazione 25]
Attiva	[combinazione 26]
Attiva	[combinazione 27]
Attiva	[combinazione 28]
Attiva	[combinazione 29]
Attiva	[combinazione 30]
Attiva	[combinazione 31]
Attiva	[combinazione 32]
Attiva	[combinazione 33]
Attiva	[combinazione 34]
Attiva	[combinazione 35]

Sisma

Combinazioni SLU

Accelerazione al suolo $a_g =$	2.44 [m/s ²]
Coefficiente di amplificazione per tipo di sottosuolo (S)	1.159
Coefficiente di amplificazione topografica (St)	1.00
Coefficiente riduzione (β_m)	0.31
Rapporto intensità sismica verticale/orizzontale	0.50
Coefficiente di intensità sismica orizzontale (percento)	$k_h=(a_g/g*\beta_m*St*Ss) = 8.94$
Coefficiente di intensità sismica verticale (percento)	$k_v=0.50 * k_h = 4.10$
Spinta sismica	Mononobe-Okabe
Angolo diffusione sovraccarico	0,00 [°]

Coefficienti di spinta

N° combinazione	Statico	Sismico
1	0,244	0,000
2	0,306	0,000
3	0,244	0,000
4	0,306	0,000
5	0,244	0,000
6	0,306	0,000
7	0,244	0,000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

8	0,306	0,000
9	0,244	0,000
10	0,306	0,000
11	0,244	0,000
12	0,306	0,000
13	0,244	0,000
14	0,306	0,000
15	0,244	0,268
16	0,244	0,280
17	0,306	0,347
18	0,306	0,332
19	0,244	0,268
20	0,306	0,332
21	0,244	0,280
22	0,306	0,347
23	0,244	0,000
24	0,244	0,000
25	0,244	0,000
26	0,244	0,000
27	0,244	0,000
28	0,244	0,000
29	0,244	0,000
30	0,244	0,000
31	0,244	0,000
32	0,244	0,000
33	0,244	0,000
34	0,244	0,000
35	0,244	0,000

Discretizzazione strutturale

Numero elementi fondazione	40
Numero elementi trasverso	26
Numero elementi piedritto sinistro	34
Numero elementi piedritto destro	34
Numero molle fondazione	41
Numero molle piedritto sinistro	35
Numero molle piedritto destro	35

Analisi della combinazione n° 1

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0052000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]

Analisi della combinazione n° 2

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Analisi della combinazione n° 3

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0157000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,45	97,5000 [kN]
2,65	97,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]

Analisi della combinazione n° 4

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0131000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,45	84,5000 [kN]
2,65	84,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]

Analisi della combinazione n° 5

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0157000
0,00	4,10	0,0052000
4,10	14,10	0,0157000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]

Analisi della combinazione n° 6

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0131000
0,00	4,10	0,0040000
4,10	14,10	0,0131000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]

Analisi della combinazione n° 7

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0157000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	97,5000 [kN]
1,20	97,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]

Analisi della combinazione n° 8

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0131000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	84,5000 [kN]
1,20	84,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]

Analisi della combinazione n° 9

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0157000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,90	97,5000 [kN]
4,10	97,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0035235 [MPa]	Pressione inf. 0,0229543 [MPa]

Analisi della combinazione n° 10

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0131000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,90	84,5000 [kN]
4,10	84,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0037935 [MPa]	Pressione inf. 0,0230798 [MPa]

Analisi della combinazione n° 11

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0052000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,05	97,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]

Analisi della combinazione n° 12

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,05	84,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Analisi della combinazione n° 13

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0052000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,00	97,5000 [kN]
3,30	97,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011670 [MPa]	Pressione inf. 0,0205979 [MPa]

Analisi della combinazione n° 14

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,00	84,5000 [kN]
3,30	84,5000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]
--------------------	--------------------------------	--------------------------------

Piedritto destro Pressione sup. 0,0011583 [MPa] Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Analisi della combinazione n° 15

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0007907 [MPa] Pressione inf. 0,0007907 [MPa]

Analisi della combinazione n° 16

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0012072 [MPa] Pressione inf. 0,0012072 [MPa]

Analisi della combinazione n° 17

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0011583 [MPa] Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0011583 [MPa] Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0014249 [MPa] Pressione inf. 0,0014249 [MPa]

Analisi della combinazione n° 18

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0011583 [MPa] Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0011583 [MPa] Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0018028 [MPa] Pressione inf. 0,0018028 [MPa]

Analisi della combinazione n° 19

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0008977 [MPa] Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro Pressione sup. 0,0007907 [MPa] Pressione inf. 0,0007907 [MPa]

Analisi della combinazione n° 20

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 0,0008871 [MPa]	Pressione inf. 0,0008871 [MPa]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 21

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 0,0012072 [MPa]	Pressione inf. 0,0012072 [MPa]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 22

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0011583 [MPa]	Pressione inf. 0,0204446 [MPa]

Spinte sismiche sui piedritti

Piedritto destro	Pressione sup. 0,0014249 [MPa]	Pressione inf. 0,0014249 [MPa]
------------------	--------------------------------	--------------------------------

Analisi della combinazione n° 23

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Analisi della combinazione n° 24

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0092500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,45	48,7500 [kN]
2,65	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]

Analisi della combinazione n° 25

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0092500
0,00	4,10	0,0040000
4,10	14,10	0,0092500
14,10	24,10	0,0000000

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]

Analisi della combinazione n° 26

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0092500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,20	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]

Analisi della combinazione n° 27

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0092500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,90	48,7500 [kN]
4,10	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0020759 [MPa]	Pressione inf. 0,0170228 [MPa]

Analisi della combinazione n° 28

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
2,05	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Analisi della combinazione n° 29

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	14,10	0,0040000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
1,00	48,7500 [kN]
3,30	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0008977 [MPa]	Pressione inf. 0,0158445 [MPa]

Analisi della combinazione n° 30

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0267500
0,00	4,10	0,0215000
4,10	14,10	0,0267500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,00	48,7500 [kN]
1,20	48,7500 [kN]
1,45	65,0000 [kN]
2,05	48,7500 [kN]
2,65	65,0000 [kN]
2,90	48,7500 [kN]
3,30	48,7500 [kN]
4,10	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0060034 [MPa]	Pressione inf. 0,0209502 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0060034 [MPa]	Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Analisi della combinazione n° 31

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0267500
0,00	4,10	0,0197500
4,10	14,10	0,0267500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,00	48,7500 [kN]
1,20	48,7500 [kN]
1,45	48,7500 [kN]
2,05	48,7500 [kN]
2,65	48,7500 [kN]
2,90	48,7500 [kN]
3,30	48,7500 [kN]

4,10 48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0060034 [MPa] Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0060034 [MPa] Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Analisi della combinazione n° 32

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0267500
0,00	4,10	0,0215000
4,10	14,10	0,0267500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	65,0000 [kN]
1,00	48,7500 [kN]
1,20	65,0000 [kN]
1,45	48,7500 [kN]
2,05	48,7500 [kN]
2,65	48,7500 [kN]
2,90	48,7500 [kN]
3,30	48,7500 [kN]
4,10	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro Pressione sup. 0,0060034 [MPa] Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Piedritto destro Pressione sup. 0,0060034 [MPa] Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Analisi della combinazione n° 33

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0267500
0,00	4,10	0,0215000
4,10	14,10	0,0267500
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,00	48,7500 [kN]
1,20	48,7500 [kN]
1,45	48,7500 [kN]
2,05	48,7500 [kN]
2,65	48,7500 [kN]
2,90	65,0000 [kN]
3,30	48,7500 [kN]
4,10	65,0000 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0060034 [MPa]	Pressione inf. 0,0209502 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0060034 [MPa]	Pressione inf. 0,0209502 [MPa]

Analisi della combinazione n° 34

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0250000
0,00	4,10	0,0197500
4,10	14,10	0,0250000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

14,10 24,10 0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,00	48,7500 [kN]
1,20	48,7500 [kN]
1,45	48,7500 [kN]
2,05	65,0000 [kN]
2,65	48,7500 [kN]
2,90	48,7500 [kN]
3,30	48,7500 [kN]
4,10	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0056107 [MPa]	Pressione inf. 0,0205575 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0056107 [MPa]	Pressione inf. 0,0205575 [MPa]

Analisi della combinazione n° 35

Pressione in calotta(solo peso terreno) 0,0000000 [MPa]

Carichi verticali in calotta

Xi	Xj	Q[MPa]
-20,00	-10,00	0,0000000
-10,00	0,00	0,0250000
0,00	4,10	0,0197500
4,10	14,10	0,0250000
14,10	24,10	0,0000000

X	Fy
0,00	48,7500 [kN]
1,00	65,0000 [kN]
1,20	48,7500 [kN]
1,45	48,7500 [kN]
2,05	48,7500 [kN]
2,65	48,7500 [kN]

2,90	48,7500 [kN]
3,30	65,0000 [kN]
4,10	48,7500 [kN]

Spinte sui piedritti

Piedritto sinistro	Pressione sup. 0,0056107 [MPa]	Pressione inf. 0,0205575 [MPa]
Piedritto destro	Pressione sup. 0,0056107 [MPa]	Pressione inf. 0,0205575 [MPa]

Sollecitazioni

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5085	-69,8297	24,9393
0,59	8,3712	-51,7146	24,9393
0,98	26,6030	-36,8121	24,9393
1,37	39,0994	-22,2991	24,9393
1,86	46,8543	-4,5117	24,9393
2,24	46,8543	9,6305	24,9393
2,73	39,0994	27,4768	24,9393
3,12	26,6030	42,0771	24,9393
3,51	8,3712	57,0908	24,9393
3,95	-19,5085	69,8297	24,9393

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 1)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-9,6963	40,7550	9,8664
0,65	8,0000	30,0300	9,8664
1,00	17,1967	22,5225	9,8664
1,45	25,1600	12,8700	9,8664
1,90	28,7797	3,2175	9,8664
2,20	28,7797	-3,2175	9,8664
2,65	25,1600	-12,8700	9,8664
3,17	15,6475	-23,9525	9,8664
3,47	7,4965	-30,3875	9,8664

3,95 -9,6963 -40,7550 9,8664

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,5085	24,9574	71,9550
0,63	-11,4317	18,0679	68,2844
1,00	-5,8083	11,9223	64,6138
1,29	-3,0322	7,8042	61,8609
1,66	-1,0271	2,9634	58,1903
2,04	-0,7043	-1,1335	54,5197
2,41	-1,7839	-4,4866	50,8491
2,70	-3,3457	-6,5139	48,0962
3,07	-6,2053	-8,5621	44,4256
3,45	-9,6963	-9,8664	40,7550

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 1)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,5085	-24,9574	71,9550
0,63	-11,4317	-18,0679	68,2844
1,00	-5,8083	-11,9223	64,6138
1,29	-3,0322	-7,8042	61,8609
1,66	-1,0271	-2,9634	58,1903
2,04	-0,7043	1,1335	54,5197
2,41	-1,7839	4,4866	50,8491
2,70	-3,3457	6,5139	48,0962
3,07	-6,2053	8,5621	44,4256
3,45	-9,6963	9,8664	40,7550

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-16,8421	-53,7202	24,1829
0,59	4,6141	-39,8229	24,1829
0,98	18,6566	-28,3655	24,1829
1,37	28,2869	-17,1907	24,1829
1,86	34,2654	-3,4802	24,1829

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

2,24	34,2654	7,4240	24,1829
2,73	28,2869	21,1776	24,1829
3,12	18,6566	32,4159	24,1829
3,51	4,6141	43,9535	24,1829
3,95	-16,8421	53,7202	24,1829

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 2)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,9308	31,3500	10,3642
0,65	4,6817	23,1000	10,3642
1,00	11,7561	17,3250	10,3642
1,45	17,8817	9,9000	10,3642
1,90	20,6661	2,4750	10,3642
2,20	20,6661	-2,4750	10,3642
2,65	17,8817	-9,9000	10,3642
3,17	10,5644	-18,4250	10,3642
3,47	4,2944	-23,3750	10,3642
3,95	-8,9308	-31,3500	10,3642

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-16,8421	24,2006	55,3500
0,63	-9,0405	17,3623	52,5265
1,00	-3,6739	11,2624	49,7029
1,29	-1,0797	7,1749	47,5853
1,66	0,6954	2,3701	44,7618
2,04	0,8008	-1,6963	41,9382
2,41	-0,4859	-5,0244	39,1147
2,70	-2,1974	-7,0366	36,9971
3,07	-5,2507	-9,0696	34,1735
3,45	-8,9308	-10,3642	31,3500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 2)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-16,8421	-24,2006	55,3500

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,63	-9,0405	-17,3623	52,5265
1,00	-3,6739	-11,2624	49,7029
1,29	-1,0797	-7,1749	47,5853
1,66	0,6954	-2,3701	44,7618
2,04	0,8008	1,6963	41,9382
2,41	-0,4859	5,0244	39,1147
2,70	-2,1974	7,0366	36,9971
3,07	-5,2507	9,0696	34,1735
3,45	-8,9308	10,3642	31,3500

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,3408	-184,7561	25,5779
0,59	39,9449	-136,9986	25,5779
0,98	87,7590	-97,7117	25,5779
1,37	120,4789	-59,6181	25,5779
1,86	140,7621	-13,0703	25,5779
2,24	140,7621	23,9039	25,5779
2,73	120,4789	70,6291	25,5779
3,12	87,7590	108,9886	25,5779
3,51	39,9449	148,6203	25,5779
3,95	-33,3408	184,7561	25,5779

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 3)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-33,5485	158,2050	16,7680
0,65	41,5602	142,2300	16,7680
1,00	89,3838	131,0475	16,7680
1,45	145,1202	19,1700	16,7680
1,90	150,5118	4,7925	16,7680
2,20	150,5118	-4,7925	16,7680
2,65	145,1202	-116,6700	16,7680
3,17	80,5763	-133,1775	16,7680
3,47	39,1853	-142,7625	16,7680

3,95	-33,5485	-158,2050	16,7680
------	----------	-----------	---------

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-33,3408	25,5966	189,4050
0,63	-25,1904	17,8199	185,7344
1,00	-19,8273	10,7871	182,0638
1,29	-17,4656	6,0037	179,3109
1,66	-16,3054	0,2758	175,6403
2,04	-17,1614	-4,7083	171,9697
2,41	-19,7538	-8,9485	168,2991
2,70	-22,6694	-11,6412	165,5462
3,07	-27,6263	-14,5765	161,8756
3,45	-33,5485	-16,7680	158,2050

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 3)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-33,3408	-25,5966	189,4050
0,63	-25,1904	-17,8199	185,7344
1,00	-19,8273	-10,7871	182,0638
1,29	-17,4656	-6,0037	179,3109
1,66	-16,3054	-0,2758	175,6403
2,04	-17,1614	4,7083	171,9697
2,41	-19,7538	8,9485	168,2991
2,70	-22,6694	11,6412	165,5462
3,07	-27,6263	14,5765	161,8756
3,45	-33,5485	16,7680	158,2050

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,2351	-153,3241	25,6854
0,59	31,5753	-113,7451	25,6854
0,98	71,2597	-81,1559	25,6854
1,37	98,4210	-49,5421	25,6854
1,86	115,2603	-10,8998	25,6854

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,24	115,2603	19,7978	25,6854
2,73	98,4210	58,5854	25,6854
3,12	71,2597	90,4167	25,6854
3,51	31,5753	123,2874	25,6854
3,95	-29,2351	153,3241	25,6854

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 4)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-30,0046	133,1400	17,2933
0,65	33,3654	120,3400	17,2933
1,00	73,9164	111,3800	17,2933
1,45	121,4454	15,3600	17,2933
1,90	125,7654	3,8400	17,2933
2,20	125,7654	-3,8400	17,2933
2,65	121,4454	-99,8600	17,2933
3,17	66,4342	-113,0867	17,2933
3,47	31,3562	-120,7667	17,2933
3,95	-30,0046	-133,1400	17,2933

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-29,2351	25,7041	157,1400
0,63	-21,0541	17,8738	154,3165
1,00	-15,6817	10,7818	151,4929
1,29	-13,3283	5,9503	149,3753
1,66	-12,2010	0,1534	146,5518
2,04	-13,1169	-4,9051	143,7282
2,41	-15,7983	-9,2253	140,9047
2,70	-18,8010	-11,9816	138,7871
3,07	-23,9027	-15,0066	135,9635
3,45	-30,0046	-17,2933	133,1400

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 4)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-29,2351	-25,7041	157,1400

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,63	-21,0541	-17,8738	154,3165
1,00	-15,6817	-10,7818	151,4929
1,29	-13,3283	-5,9503	149,3753
1,66	-12,2010	-0,1534	146,5518
2,04	-13,1169	4,9051	143,7282
2,41	-15,7983	9,2253	140,9047
2,70	-18,8010	11,9816	138,7871
3,07	-23,9027	15,0066	135,9635
3,45	-30,0046	17,2933	133,1400

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,1179	-69,8341	28,7107
0,59	6,7708	-51,7518	28,7107
0,98	25,0184	-36,8546	28,7107
1,37	37,5303	-22,3320	28,7107
1,86	45,2968	-4,5202	28,7107
2,24	45,2968	9,6444	28,7107
2,73	37,5303	27,5132	28,7107
3,12	25,0184	42,1200	28,7107
3,51	6,7708	57,1237	28,7107
3,95	-21,1179	69,8341	28,7107

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 5)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,2934	40,7550	13,6329
0,65	6,4029	30,0300	13,6329
1,00	15,5995	22,5225	13,6329
1,45	23,5629	12,8700	13,6329
1,90	27,1825	3,2175	13,6329
2,20	27,1825	-3,2175	13,6329
2,65	23,5629	-12,8700	13,6329
3,17	14,0504	-23,9525	13,6329
3,47	5,8994	-30,3875	13,6329

3,95	-11,2934	-40,7550	13,6329
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,1179	28,7316	71,9550
0,63	-11,7872	20,9550	68,2844
1,00	-5,2439	13,9222	64,6138
1,29	-1,9970	9,1388	61,8609
1,66	0,3435	3,4108	58,1903
2,04	0,6678	-1,5732	54,5197
2,41	-0,7444	-5,8134	50,8491
2,70	-2,7748	-8,5061	48,0962
3,07	-6,5514	-11,4414	44,4256
3,45	-11,2934	-13,6329	40,7550

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 5)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,1179	-28,7316	71,9550
0,63	-11,7872	-20,9550	68,2844
1,00	-5,2439	-13,9222	64,6138
1,29	-1,9970	-9,1388	61,8609
1,66	0,3435	-3,4108	58,1903
2,04	0,6678	1,5732	54,5197
2,41	-0,7444	5,8134	50,8491
2,70	-2,7748	8,5061	48,0962
3,07	-6,5514	11,4414	44,4256
3,45	-11,2934	13,6329	40,7550

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,6419	-53,7251	28,4005
0,59	2,8244	-39,8646	28,4005
0,98	16,8846	-28,4131	28,4005
1,37	26,5322	-17,2275	28,4005
1,86	32,5237	-3,4897	28,4005

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,24	32,5237	7,4396	28,4005
2,73	26,5322	21,2183	28,4005
3,12	16,8846	32,4639	28,4005
3,51	2,8244	43,9903	28,4005
3,95	-18,6419	53,7251	28,4005

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 6)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,7168	31,3500	14,5762
0,65	2,8957	23,1000	14,5762
1,00	9,9701	17,3250	14,5762
1,45	16,0957	9,9000	14,5762
1,90	18,8801	2,4750	14,5762
2,20	18,8801	-2,4750	14,5762
2,65	16,0957	-9,9000	14,5762
3,17	8,7784	-18,4250	14,5762
3,47	2,5084	-23,3750	14,5762
3,95	-10,7168	-31,3500	14,5762

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-18,6419	28,4212	55,3500
0,63	-9,4380	20,5908	52,5265
1,00	-3,0427	13,4988	49,7029
1,29	0,0778	8,6673	47,5853
1,66	2,2281	2,8705	44,7618
2,04	2,3351	-2,1880	41,9382
2,41	0,6765	-6,5082	39,1147
2,70	-1,5590	-9,2645	36,9971
3,07	-5,6378	-12,2895	34,1735
3,45	-10,7168	-14,5762	31,3500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 6)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-18,6419	-28,4212	55,3500

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,63	-9,4380	-20,5908	52,5265
1,00	-3,0427	-13,4988	49,7029
1,29	0,0778	-8,6673	47,5853
1,66	2,2281	-2,8705	44,7618
2,04	2,3351	2,1880	41,9382
2,41	0,6765	6,5082	39,1147
2,70	-1,5590	9,2645	36,9971
3,07	-5,6378	12,2895	34,1735
3,45	-10,7168	14,5762	31,3500

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-29,9111	-158,0424	27,7580
0,59	31,2605	-109,1692	27,7580
0,98	68,4118	-71,4725	27,7580
1,37	91,4362	-37,3757	27,7580
1,86	102,4083	0,6479	27,7580
2,24	98,4191	27,8261	27,7580
2,73	79,2046	58,3424	27,7580
3,12	53,5502	80,3776	27,7580
3,51	19,6031	100,5542	27,7580
3,95	-28,1193	116,0724	27,7580

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 7)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,1374	131,7357	14,5863
0,65	38,7367	115,7607	14,5863
1,00	77,2960	104,5782	14,5863
1,45	96,7463	-7,2993	14,5863
1,90	90,2267	-21,6768	14,5863
2,20	82,2859	-31,2618	14,5863
2,65	64,9832	-45,6393	14,5863
3,17	37,1384	-62,1468	14,5863
3,47	17,0567	-71,7318	14,5863

3,95	-21,3456	-87,1743	14,5863
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-29,9111	27,7783	162,9357
0,63	-20,9393	20,0016	159,2652
1,00	-14,7549	12,9688	155,5946
1,29	-11,7773	8,1854	152,8416
1,66	-9,7957	2,4574	149,1710
2,04	-9,8303	-2,5266	145,5004
2,41	-11,6014	-6,7668	141,8299
2,70	-13,9010	-9,4595	139,0769
3,07	-18,0365	-12,3948	135,4063
3,45	-23,1374	-14,5863	131,7357

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 7)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-28,1193	-27,7783	118,3743
0,63	-19,1475	-20,0016	114,7037
1,00	-12,9631	-12,9688	111,0331
1,29	-9,9854	-8,1854	108,2801
1,66	-8,0038	-2,4574	104,6096
2,04	-8,0385	2,5266	100,9390
2,41	-9,8096	6,7668	97,2684
2,70	-12,1092	9,4595	94,5154
3,07	-16,2447	12,3948	90,8448
3,45	-21,3456	14,5863	87,1743

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-26,2626	-130,1723	27,5748
0,59	24,0488	-89,6263	27,5748
0,98	54,4922	-58,4153	27,5748
1,37	73,2507	-30,2653	27,5748
1,86	82,0203	0,9893	27,5748

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,24	78,5630	23,1971	27,5748
2,73	62,6500	47,9369	27,5748
3,12	41,6122	65,6205	27,5748
3,51	13,9457	81,6301	27,5748
3,95	-24,7097	93,7983	27,5748

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 8)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9817	110,2000	15,4025
0,65	30,9183	97,4000	15,4025
1,00	63,4403	88,4400	15,4025
1,45	79,5213	-7,5800	15,4025
1,90	73,5183	-19,1000	15,4025
2,20	66,6363	-26,7800	15,4025
2,65	51,9933	-38,3000	15,4025
3,17	28,7880	-51,5267	15,4025
3,47	12,1780	-59,2067	15,4025
3,95	-19,4288	-71,5800	15,4025

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-26,2626	27,5949	134,2000
0,63	-17,3699	19,7646	131,3764
1,00	-11,2856	12,6725	128,5529
1,29	-8,3984	7,8411	126,4353
1,66	-6,5592	2,0442	123,6117
2,04	-6,7633	-3,0143	120,7882
2,41	-8,7329	-7,3345	117,9647
2,70	-11,2017	-10,0908	115,8470
3,07	-15,5916	-13,1158	113,0235
3,45	-20,9817	-15,4025	110,2000

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 8)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-24,7097	-27,5949	95,5800

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,63	-15,8169	-19,7646	92,7565
1,00	-9,7327	-12,6725	89,9330
1,29	-6,8455	-7,8411	87,8153
1,66	-5,0063	-2,0442	84,9918
2,04	-5,2104	3,0143	82,1683
2,41	-7,1800	7,3345	79,3447
2,70	-9,6488	10,0908	77,2271
3,07	-14,0387	13,1158	74,4036
3,45	-19,4288	15,4025	71,5800

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-28,1193	-116,0724	27,7580
0,59	19,6031	-94,0958	27,7580
0,98	53,5502	-73,4705	27,7580
1,37	79,2046	-50,9384	27,7580
1,86	98,4191	-19,6986	27,7580
2,24	102,4083	8,1573	27,7580
2,73	91,4362	47,1575	27,7580
3,12	68,4118	82,1292	27,7580
3,51	31,2605	120,7619	27,7580
3,95	-29,9111	158,0424	27,7580

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 9)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,3456	87,1743	14,5863
0,65	18,2478	71,1993	14,5863
1,00	41,2106	60,0168	14,5863
1,45	64,9832	45,6393	14,5863
1,90	82,2859	31,2618	14,5863
2,20	90,2267	21,6768	14,5863
2,65	96,7463	7,2993	14,5863
3,17	70,2531	-106,7082	14,5863
3,47	36,8029	-116,2932	14,5863

3,95	-23,1374	-131,7357	14,5863
------	----------	-----------	---------

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-28,1193	27,7783	118,3743
0,63	-19,1475	20,0016	114,7037
1,00	-12,9631	12,9688	111,0331
1,29	-9,9854	8,1854	108,2801
1,66	-8,0038	2,4574	104,6096
2,04	-8,0385	-2,5266	100,9390
2,41	-9,8096	-6,7668	97,2684
2,70	-12,1092	-9,4595	94,5154
3,07	-16,2447	-12,3948	90,8448
3,45	-21,3456	-14,5863	87,1743

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 9)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-29,9111	-27,7783	162,9357
0,63	-20,9393	-20,0016	159,2652
1,00	-14,7549	-12,9688	155,5946
1,29	-11,7773	-8,1854	152,8416
1,66	-9,7957	-2,4574	149,1710
2,04	-9,8303	2,5266	145,5004
2,41	-11,6014	6,7668	141,8299
2,70	-13,9010	9,4595	139,0769
3,07	-18,0365	12,3948	135,4063
3,45	-23,1374	14,5863	131,7357

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-24,7097	-93,7983	27,5748
0,59	13,9457	-76,5627	27,5748
0,98	41,6122	-60,1469	27,5748
1,37	62,6500	-42,0197	27,5748
1,86	78,5630	-16,6444	27,5748

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

2,24	82,0203	6,1508	27,5748
2,73	73,2507	38,2433	27,5748
3,12	54,4922	67,1385	27,5748
3,51	24,0488	99,1435	27,5748
3,95	-26,2626	130,1723	27,5748

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 10)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,4288	71,5800	15,4025
0,65	13,1613	58,7800	15,4025
1,00	32,1663	49,8200	15,4025
1,45	51,9933	38,3000	15,4025
1,90	66,6363	26,7800	15,4025
2,20	73,5183	19,1000	15,4025
2,65	79,5213	7,5800	15,4025
3,17	57,4874	-90,1466	15,4025
3,47	29,2914	-97,8266	15,4025
3,95	-20,9817	-110,2000	15,4025

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-24,7097	27,5949	95,5800
0,63	-15,8169	19,7646	92,7565
1,00	-9,7327	12,6725	89,9330
1,29	-6,8455	7,8411	87,8153
1,66	-5,0063	2,0442	84,9918
2,04	-5,2104	-3,0143	82,1683
2,41	-7,1800	-7,3345	79,3447
2,70	-9,6488	-10,0908	77,2271
3,07	-14,0387	-13,1158	74,4036
3,45	-19,4288	-15,4025	71,5800

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 10)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-26,2626	-27,5949	134,2000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,63	-17,3699	-19,7646	131,3764
1,00	-11,2856	-12,6725	128,5529
1,29	-8,3984	-7,8411	126,4353
1,66	-6,5592	-2,0442	123,6117
2,04	-6,7633	3,0143	120,7882
2,41	-8,7329	7,3345	117,9647
2,70	-11,2017	10,0908	115,8470
3,07	-15,5916	13,1158	113,0235
3,45	-20,9817	15,4025	110,2000

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,8378	-117,5284	22,7635
0,59	22,8806	-87,0807	22,7635
0,98	53,3773	-62,0523	22,7635
1,37	74,2542	-37,7603	22,7635
1,86	87,1991	-8,0567	22,7635
2,24	87,1991	15,5427	22,7635
2,73	74,2542	45,3561	22,7635
3,12	53,3773	69,8125	22,7635
3,51	22,8806	95,0531	22,7635
3,95	-23,8378	117,5284	22,7635

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 11)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,9930	89,5050	12,0437
0,65	21,0782	78,7800	12,0437
1,00	47,3374	71,2725	12,0437
1,45	77,2382	61,6200	12,0437
1,90	102,7954	51,9675	12,0437
2,20	102,7954	-51,9675	12,0437
2,65	77,2382	-61,6200	12,0437
3,17	42,5382	-72,7025	12,0437
3,47	19,7622	-79,1375	12,0437

3,95	-20,9930	-89,5050	12,0437
------	----------	----------	---------

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-23,8378	22,7801	120,7050
0,63	-16,5807	15,8906	117,0344
1,00	-11,7770	9,7449	113,3638
1,29	-9,6157	5,6269	110,6109
1,66	-8,4303	0,7861	106,9403
2,04	-8,9271	-3,3108	103,2697
2,41	-10,8265	-6,6639	99,5991
2,70	-13,0031	-8,6912	96,8462
3,07	-16,6824	-10,7394	93,1756
3,45	-20,9930	-12,0437	89,5050

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 11)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-23,8378	-22,7801	120,7050
0,63	-16,5807	-15,8906	117,0344
1,00	-11,7770	-9,7449	113,3638
1,29	-9,6157	-5,6269	110,6109
1,66	-8,4303	-0,7861	106,9403
2,04	-8,9271	3,3108	103,2697
2,41	-10,8265	6,6639	99,5991
2,70	-13,0031	8,6912	96,8462
3,07	-16,6824	10,7394	93,1756
3,45	-20,9930	12,0437	89,5050

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,5942	-95,0590	22,2973
0,59	17,1889	-70,4736	22,2973
0,98	41,8610	-50,2404	22,2973
1,37	58,7544	-30,5903	22,2973
1,86	69,2309	-6,5525	22,2973

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,24	69,2309	12,5479	22,2973
2,73	58,7544	36,6729	22,2973
3,12	41,8610	56,4532	22,2973
3,51	17,1889	76,8542	22,2973
3,95	-20,5942	95,0590	22,2973

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 12)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-18,7213	73,6000	12,2512
0,65	16,0162	65,3500	12,2512
1,00	37,8781	59,5750	12,2512
1,45	63,0162	52,1500	12,2512
1,90	84,8131	44,7250	12,2512
2,20	84,8131	-44,7250	12,2512
2,65	63,0162	-52,1500	12,2512
3,17	33,8697	-60,6750	12,2512
3,47	14,9247	-65,6250	12,2512
3,95	-18,7213	-73,6000	12,2512

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,5942	22,3135	97,6000
0,63	-13,5029	15,4753	94,7765
1,00	-8,8468	9,3753	91,9529
1,29	-6,7854	5,2879	89,8353
1,66	-5,7207	0,4831	87,0118
2,04	-6,3257	-3,5833	84,1882
2,41	-8,3228	-6,9114	81,3647
2,70	-10,5671	-8,9236	79,2471
3,07	-14,3309	-10,9566	76,4235
3,45	-18,7213	-12,2512	73,6000

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 12)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,5942	-22,3135	97,6000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,63	-13,5029	-15,4753	94,7765
1,00	-8,8468	-9,3753	91,9529
1,29	-6,7854	-5,2879	89,8353
1,66	-5,7207	-0,4831	87,0118
2,04	-6,3257	3,5833	84,1882
2,41	-8,3228	6,9114	81,3647
2,70	-10,5671	8,9236	79,2471
3,07	-14,3309	10,9566	76,4235
3,45	-18,7213	12,2512	73,6000

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-32,0693	-160,3912	25,2236
0,59	31,9681	-120,8562	25,2236
0,98	74,4269	-87,7230	25,2236
1,37	104,0672	-54,9882	25,2236
1,86	123,2440	-14,1065	25,2236
2,24	124,2178	19,0847	25,2236
2,73	107,0684	61,9179	25,2236
3,12	78,1176	97,7677	25,2236
3,51	34,9760	135,3819	25,2236
3,95	-32,1453	170,0844	25,2236

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 13)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,3465	133,1034	9,5818
0,65	42,5240	122,3784	9,5818
1,00	84,0426	17,3709	9,5818
1,45	89,6877	7,7184	9,5818
1,90	90,9892	-1,9341	9,5818
2,20	89,4437	-8,3691	9,5818
2,65	83,5058	-18,0216	9,5818
3,17	71,3317	-29,1041	9,5818
3,47	45,3852	-133,0391	9,5818
3,95	-21,4225	-143,4066	9,5818

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-32,0693	25,2420	164,3034
0,63	-23,8853	18,3525	160,6328
1,00	-18,1548	12,2068	156,9622
1,29	-15,2983	8,0888	154,2093
1,66	-13,1861	3,2480	150,5387
2,04	-12,7562	-0,8490	146,8681
2,41	-13,7287	-4,2020	143,1975
2,70	-15,2102	-6,2293	140,4446
3,07	-17,9626	-8,2775	136,7740
3,45	-21,3465	-9,5818	133,1034

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 13)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-32,1453	-25,2420	174,6066
0,63	-23,9614	-18,3525	170,9360
1,00	-18,2308	-12,2068	167,2654
1,29	-15,3744	-8,0888	164,5125
1,66	-13,2621	-3,2480	160,8419
2,04	-12,8322	0,8490	157,1713
2,41	-13,8047	4,2020	153,5007
2,70	-15,2862	6,2293	150,7478
3,07	-18,0386	8,2775	147,0772
3,45	-21,4225	9,5818	143,4066

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-27,7281	-132,2068	24,4294
0,59	25,0648	-99,7457	24,4294
0,98	60,1039	-72,4883	24,4294
1,37	84,5923	-45,5213	24,4294
1,86	100,4699	-11,7957	24,4294
2,24	101,3138	15,6177	24,4294
2,73	87,1933	51,0265	24,4294

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3,12	63,3026	80,6810	24,4294
3,51	27,6716	111,8058	24,4294
3,95	-27,7940	140,6076	24,4294

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 14)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,0276	111,3853	10,1176
0,65	34,6025	103,1353	10,1176
1,00	69,6892	12,8603	10,1176
1,45	73,8058	5,4353	10,1176
1,90	74,5810	-1,9897	10,1176
2,20	73,2416	-6,9397	10,1176
2,65	68,4481	-14,3647	10,1176
3,17	58,8240	-22,8897	10,1176
3,47	37,1313	-112,3397	10,1176
3,95	-19,0935	-120,3147	10,1176

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,7281	24,4472	135,3853
0,63	-19,8336	17,6089	132,5618
1,00	-14,3742	11,5090	129,7382
1,29	-11,7104	7,4215	127,6206
1,66	-9,8424	2,6168	124,7971
2,04	-9,6442	-1,4497	121,9735
2,41	-10,8380	-4,7778	119,1500
2,70	-12,4799	-6,7900	117,0324
3,07	-15,4404	-8,8230	114,2088
3,45	-19,0276	-10,1176	111,3853

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 14)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-27,7940	-24,4472	144,3147
0,63	-19,8995	-17,6089	141,4912
1,00	-14,4401	-11,5090	138,6676

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,29	-11,7763	-7,4215	136,5500
1,66	-9,9083	-2,6168	133,7265
2,04	-9,7101	1,4497	130,9029
2,41	-10,9039	4,7778	128,0794
2,70	-12,5458	6,7900	125,9618
3,07	-15,5063	8,8230	123,1382
3,45	-19,0935	10,1176	120,3147

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,5128	-51,0518	18,5773
0,59	1,2861	-39,9542	18,8539
0,98	15,6568	-30,3296	19,0975
1,37	26,2529	-20,4753	19,3410
1,86	34,0344	-7,7078	19,6454
2,24	35,7159	3,0037	19,8890
2,73	31,8189	17,2235	20,1934
3,12	23,5976	29,4125	20,4370
3,51	10,5175	42,4313	20,6805
3,95	-10,6529	54,0623	20,9571

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 15)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-4,3660	29,0047	7,0811
0,65	8,1130	20,9113	7,3943
1,00	14,4405	15,2459	7,6135
1,45	19,6622	7,9618	7,8953
1,90	21,6061	0,6777	8,1771
2,20	21,0810	-4,1784	8,3650
2,65	17,5618	-11,4625	8,6468
3,17	9,4790	-19,8257	8,9703
3,47	2,8029	-24,6818	9,1582
3,95	-11,0174	-32,5054	9,4609

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 15)

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,5128	23,4390	52,4035
0,63	-11,7860	17,7002	49,6507
1,00	-6,1116	12,5337	46,8979
1,29	-3,0732	9,0366	44,8333
1,66	-0,4715	4,8738	42,0805
2,04	0,6708	1,2832	39,3277
2,41	0,5690	-1,7352	36,5749
2,70	-0,1944	-3,6240	34,5103
3,07	-1,9547	-5,6387	31,7575
3,45	-4,3660	-7,0811	29,0047

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 15)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-10,6529	-16,1242	55,9042
0,63	-5,5706	-10,9661	53,1514
1,00	-2,3221	-6,3801	50,3986
1,29	-0,9597	-3,3184	48,3340
1,66	-0,4015	0,2638	45,5812
2,04	-1,0840	3,2738	42,8284
2,41	-2,7921	5,7116	40,0756
2,70	-4,6168	7,1650	38,0110
3,07	-7,6009	8,5991	35,2582
3,45	-11,0174	9,4609	32,5054

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,7317	-53,2052	19,0098
0,59	0,9866	-41,8496	19,2864
0,98	16,0675	-31,9476	19,5299
1,37	27,2576	-21,7584	19,7735
1,86	35,5836	-8,4873	20,0779
2,24	37,5125	2,7013	20,3215
2,73	33,6460	17,6202	20,6259
3,12	25,1901	30,4589	20,8694

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3,51	11,6103	44,2142	21,1130
3,95	-10,4932	56,5451	21,3896

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 16)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-4,2000	29,9961	7,3148
0,65	8,6964	21,5896	7,6279
1,00	15,2230	15,7050	7,8471
1,45	20,5879	8,1391	8,1289
1,90	22,5482	0,5732	8,4108
2,20	21,9635	-4,4708	8,5986
2,65	18,2493	-12,0367	8,8805
3,17	9,7863	-20,7235	9,2040
3,47	2,8127	-25,7674	9,3919
3,95	-11,6054	-33,8937	9,6946

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,7317	24,5382	54,5974
0,63	-12,6206	18,6427	51,7031
1,00	-6,6209	13,3193	48,8088
1,29	-3,3773	9,7046	46,6381
1,66	-0,5536	5,3850	43,7439
2,04	0,7516	1,6376	40,8496
2,41	0,7537	-1,5377	37,9554
2,70	0,0295	-3,5441	35,7847
3,07	-1,7302	-5,7156	32,8904
3,45	-4,2000	-7,3148	29,9961

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 16)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-10,4932	-15,8906	58,4949
0,63	-5,4988	-10,7324	55,6007
1,00	-2,3384	-6,1464	52,7064
1,29	-1,0420	-3,0848	50,5357

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1,66	-0,5717	0,4974	47,6415
2,04	-1,3422	3,5075	44,7472
2,41	-3,1382	5,9453	41,8529
2,70	-5,0289	7,3987	39,6823
3,07	-8,1009	8,8327	36,7880
3,45	-11,6054	9,6946	33,8937

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-23,0018	-53,1243	24,1829
0,59	-1,2764	-41,9894	24,4595
0,98	13,8782	-32,2079	24,7030
1,37	25,1807	-22,0841	24,9465
1,86	33,6707	-8,8288	25,2510
2,24	35,7289	2,3909	25,4945
2,73	31,9989	17,3926	25,7989
3,12	23,6185	30,3250	26,0425
3,51	10,0749	44,1922	26,2860
3,95	-12,0429	56,6364	26,5626

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 17)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-5,5489	29,8925	10,2634
0,65	7,2957	21,4859	10,5766
1,00	13,7860	15,6013	10,7958
1,45	19,1042	8,0354	11,0776
1,90	21,0178	0,4695	11,3594
2,20	20,4021	-4,5745	11,5473
2,65	16,6412	-12,1404	11,8291
3,17	8,1246	-20,8271	12,1526
3,47	1,1199	-25,8711	12,3405
3,95	-13,3483	-33,9974	12,6432

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 17)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,25	-23,0018	30,0633	54,4937
0,63	-13,1206	22,5472	51,5994
1,00	-5,9297	15,7694	48,7051
1,29	-2,1348	11,1735	46,5344
1,66	1,0181	5,6909	43,6402
2,04	2,2461	0,9465	40,7459
2,41	1,8267	-3,0595	37,8517
2,70	0,5983	-5,5801	35,6810
3,07	-2,0343	-8,2909	32,7867
3,45	-5,5489	-10,2634	29,8925

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 17)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-12,0429	-20,7191	58,5986
0,63	-5,5253	-14,0223	55,7044
1,00	-1,3895	-8,0638	52,8101
1,29	0,3165	-4,0825	50,6394
1,66	0,9541	0,5808	47,7452
2,04	-0,0249	4,5058	44,8509
2,41	-2,3426	7,6924	41,9566
2,70	-4,7924	9,5986	39,7859
3,07	-8,7837	11,4901	36,8917
3,45	-13,3483	12,6432	33,9974

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,5410	-51,0187	23,6534
0,59	-0,7331	-40,0398	23,9300
0,98	13,6802	-30,4720	24,1735
1,37	24,3360	-20,6405	24,4171
1,86	32,1976	-7,8645	24,7215
2,24	33,9363	2,8750	24,9650
2,73	30,0924	17,1457	25,2695
3,12	21,8947	29,3804	25,5130
3,51	8,8207	42,4424	25,7566

3,95	-12,3618	54,1056	26,0332
------	----------	---------	---------

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 18)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-5,7835	28,9587	9,9329
0,65	6,6725	20,8653	10,2460
1,00	12,9839	15,1999	10,4652
1,45	18,1850	7,9158	10,7470
1,90	20,1082	0,6317	11,0288
2,20	19,5693	-4,2243	11,2167
2,65	16,0294	-11,5084	11,4985
3,17	7,9229	-19,8717	11,8221
3,47	1,2330	-24,7277	12,0100
3,95	-12,6095	-32,5514	12,3127

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,5410	28,6731	52,3575
0,63	-12,1450	21,3594	49,6047
1,00	-5,3631	14,7840	46,8519
1,29	-1,8250	10,3400	44,7873
1,66	1,0522	5,0598	42,0345
2,04	2,0807	0,5179	39,2817
2,41	1,5381	-3,2856	36,5289
2,70	0,2672	-5,6545	34,4643
3,07	-2,3553	-8,1628	31,7115
3,45	-5,7835	-9,9329	28,9587

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 18)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-12,3618	-21,0497	55,9502
0,63	-5,7198	-14,3529	53,1974
1,00	-1,4595	-8,3944	50,4446
1,29	0,3398	-4,4131	48,3800
1,66	1,1018	0,2503	45,6272

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,04	0,2473	4,1752	42,8744
2,41	-1,9460	7,3619	40,1216
2,70	-4,3025	9,2680	38,0570
3,07	-8,1693	11,1595	35,3042
3,45	-12,6095	12,3127	32,5514

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,6529	-54,0623	20,9571
0,59	10,5175	-37,9100	20,6805
0,98	23,5976	-25,1058	20,4370
1,37	31,8189	-13,1103	20,1934
1,86	35,7159	0,9084	19,8890
2,24	34,0344	11,4950	19,6454
2,73	26,2529	24,1490	19,3410
3,12	15,6568	33,9398	19,0975
3,51	1,2861	43,5148	18,8539
3,95	-19,5128	51,0518	18,5773

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 19)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,0174	32,5054	9,4609
0,65	3,2120	24,4120	9,1478
1,00	10,7647	18,7466	8,9286
1,45	17,5618	11,4625	8,6468
1,90	21,0810	4,1784	8,3650
2,20	21,6061	-0,6777	8,1771
2,65	19,6622	-7,9618	7,8953
3,17	13,3881	-16,3250	7,5717
3,47	7,7622	-21,1810	7,3838
3,95	-4,3660	-29,0047	7,0811

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-10,6529	16,1242	55,9042

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

0,63	-5,5706	10,9661	53,1514
1,00	-2,3221	6,3801	50,3986
1,29	-0,9597	3,3184	48,3340
1,66	-0,4015	-0,2638	45,5812
2,04	-1,0840	-3,2738	42,8284
2,41	-2,7921	-5,7116	40,0756
2,70	-4,6168	-7,1650	38,0110
3,07	-7,6009	-8,5991	35,2582
3,45	-11,0174	-9,4609	32,5054

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 19)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,5128	-23,4390	52,4035
0,63	-11,7860	-17,7002	49,6507
1,00	-6,1116	-12,5337	46,8979
1,29	-3,0732	-9,0366	44,8333
1,66	-0,4715	-4,8738	42,0805
2,04	0,6708	-1,2832	39,3277
2,41	0,5690	1,7352	36,5749
2,70	-0,1944	3,6240	34,5103
3,07	-1,9547	5,6387	31,7575
3,45	-4,3660	7,0811	29,0047

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,3618	-54,1056	26,0332
0,59	8,8207	-37,9109	25,7566
0,98	21,8947	-25,0623	25,5130
1,37	30,0924	-13,0215	25,2695
1,86	33,9363	1,0454	24,9650
2,24	32,1976	11,6561	24,7215
2,73	24,3360	24,3113	24,4171
3,12	13,6802	34,0715	24,1735
3,51	-0,7331	43,5801	23,9300
3,95	-21,5410	51,0187	23,6534

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 20)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,6095	32,5514	12,3127
0,65	1,6428	24,4579	11,9995
1,00	9,2117	18,7925	11,7803
1,45	16,0294	11,5084	11,4985
1,90	19,5693	4,2243	11,2167
2,20	20,1082	-0,6317	11,0288
2,65	18,1850	-7,9158	10,7470
3,17	11,9346	-16,2790	10,4235
3,47	6,3225	-21,1351	10,2356
3,95	-5,7835	-28,9587	9,9329

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-12,3618	21,0497	55,9502
0,63	-5,7198	14,3529	53,1974
1,00	-1,4595	8,3944	50,4446
1,29	0,3398	4,4131	48,3800
1,66	1,1018	-0,2503	45,6272
2,04	0,2473	-4,1752	42,8744
2,41	-1,9460	-7,3619	40,1216
2,70	-4,3025	-9,2680	38,0570
3,07	-8,1693	-11,1595	35,3042
3,45	-12,6095	-12,3127	32,5514

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 20)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,5410	-28,6731	52,3575
0,63	-12,1450	-21,3594	49,6047
1,00	-5,3631	-14,7840	46,8519
1,29	-1,8250	-10,3400	44,7873
1,66	1,0522	-5,0598	42,0345
2,04	2,0807	-0,5179	39,2817
2,41	1,5381	3,2856	36,5289

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,70	0,2672	5,6545	34,4643
3,07	-2,3553	8,1628	31,7115
3,45	-5,7835	9,9329	28,9587

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-10,4932	-56,5451	21,3896
0,59	11,6103	-39,4395	21,1130
0,98	25,1901	-25,9210	20,8694
1,37	33,6460	-13,2966	20,6259
1,86	37,5125	1,3974	20,3215
2,24	35,5836	12,4441	20,0779
2,73	27,2576	25,5823	19,7735
3,12	16,0675	35,6933	19,5299
3,51	0,9866	45,5316	19,2864
3,95	-20,7317	53,2052	19,0098

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 21)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-11,6054	33,8937	9,6946
0,65	3,2398	25,4872	9,3815
1,00	11,1305	19,6026	9,1623
1,45	18,2493	12,0367	8,8805
1,90	21,9635	4,4708	8,5986
2,20	22,5482	-0,5732	8,4108
2,65	20,5879	-8,1391	8,1289
3,17	14,1386	-16,8259	7,8054
3,47	8,3343	-21,8698	7,6175
3,95	-4,2000	-29,9961	7,3148

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-10,4932	15,8906	58,4949
0,63	-5,4988	10,7324	55,6007
1,00	-2,3384	6,1464	52,7064

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,29	-1,0420	3,0848	50,5357
1,66	-0,5717	-0,4974	47,6415
2,04	-1,3422	-3,5075	44,7472
2,41	-3,1382	-5,9453	41,8529
2,70	-5,0289	-7,3987	39,6823
3,07	-8,1009	-8,8327	36,7880
3,45	-11,6054	-9,6946	33,8937

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 21)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,7317	-24,5382	54,5974
0,63	-12,6206	-18,6427	51,7031
1,00	-6,6209	-13,3193	48,8088
1,29	-3,3773	-9,7046	46,6381
1,66	-0,5536	-5,3850	43,7439
2,04	0,7516	-1,6376	40,8496
2,41	0,7537	1,5377	37,9554
2,70	0,0295	3,5441	35,7847
3,07	-1,7302	5,7156	32,8904
3,45	-4,2000	7,3148	29,9961

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 22)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-12,0429	-56,6364	26,5626
0,59	10,0749	-39,3881	26,2860
0,98	23,6185	-25,7617	26,0425
1,37	31,9989	-13,0491	25,7989
1,86	35,7289	1,7188	25,4945
2,24	33,6707	12,7876	25,2510
2,73	25,1807	25,8963	24,9465
3,12	13,8782	35,9290	24,7030
3,51	-1,2764	45,6317	24,4595
3,95	-23,0018	53,1243	24,1829

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 22)

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-13,3483	33,9974	12,6432
0,65	1,5488	25,5909	12,3301
1,00	9,4758	19,7063	12,1109
1,45	16,6412	12,1404	11,8291
1,90	20,4021	4,5745	11,5473
2,20	21,0178	-0,4695	11,3594
2,65	19,1042	-8,0354	11,0776
3,17	12,7085	-16,7222	10,7540
3,47	6,9353	-21,7661	10,5661
3,95	-5,5489	-29,8925	10,2634

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-12,0429	20,7191	58,5986
0,63	-5,5253	14,0223	55,7044
1,00	-1,3895	8,0638	52,8101
1,29	0,3165	4,0825	50,6394
1,66	0,9541	-0,5808	47,7452
2,04	-0,0249	-4,5058	44,8509
2,41	-2,3426	-7,6924	41,9566
2,70	-4,7924	-9,5986	39,7859
3,07	-8,7837	-11,4901	36,8917
3,45	-13,3483	-12,6432	33,9974

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 22)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-23,0018	-30,0633	54,4937
0,63	-13,1206	-22,5472	51,5994
1,00	-5,9297	-15,7694	48,7051
1,29	-2,1348	-11,1735	46,5344
1,66	1,0181	-5,6909	43,6402
2,04	2,2461	-0,9465	40,7459
2,41	1,8267	3,0595	37,8517
2,70	0,5983	5,5801	35,6810
3,07	-2,0343	8,2909	32,7867

3,45	-5,5489	10,2634	29,8925
------	---------	---------	---------

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,0065	-53,7152	19,1841
0,59	6,4394	-39,7804	19,1841
0,98	20,4638	-28,3170	19,1841
1,37	30,0764	-17,1532	19,1841
1,86	36,0417	-3,4705	19,1841
2,24	36,0417	7,4080	19,1841
2,73	30,0764	21,1360	19,1841
3,12	20,4638	32,3670	19,1841
3,51	6,4394	43,9160	19,1841
3,95	-15,0065	53,7152	19,1841

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 23)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-7,4587	31,3500	7,5895
0,65	6,1538	23,1000	7,5895
1,00	13,2282	17,3250	7,5895
1,45	19,3538	9,9000	7,5895
1,90	22,1382	2,4750	7,5895
2,20	22,1382	-2,4750	7,5895
2,65	19,3538	-9,9000	7,5895
3,17	12,0365	-18,4250	7,5895
3,47	5,7665	-23,3750	7,5895
3,95	-7,4587	-31,3500	7,5895

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-15,0065	19,1980	55,3500
0,63	-8,7936	13,8984	52,5265
1,00	-4,4679	9,1710	49,7029
1,29	-2,3324	6,0032	47,5853
1,66	-0,7901	2,2795	44,7618

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,04	-0,5417	-0,8719	41,9382
2,41	-1,3722	-3,4512	39,1147
2,70	-2,5736	-5,0107	36,9971
3,07	-4,7733	-6,5862	34,1735
3,45	-7,4587	-7,5895	31,3500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 23)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-15,0065	-19,1980	55,3500
0,63	-8,7936	-13,8984	52,5265
1,00	-4,4679	-9,1710	49,7029
1,29	-2,3324	-6,0032	47,5853
1,66	-0,7901	-2,2795	44,7618
2,04	-0,5417	0,8719	41,9382
2,41	-1,3722	3,4512	39,1147
2,70	-2,5736	5,0107	36,9971
3,07	-4,7733	6,5862	34,1735
3,45	-7,4587	7,5895	31,3500

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-21,9227	-111,1783	19,5034
0,59	22,2262	-82,4224	19,5034
0,98	51,0418	-58,7668	19,5034
1,37	70,7662	-35,8127	19,5034
1,86	82,9956	-7,7499	19,5034
2,24	82,9956	14,5448	19,5034
2,73	70,7662	42,7122	19,5034
3,12	51,0418	65,8228	19,5034
3,51	22,2262	89,6807	19,5034
3,95	-21,9227	111,1783	19,5034

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 24)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,3848	90,0750	11,0403

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,65	22,9340	79,2000	11,0403
1,00	49,3218	71,5875	11,0403
1,45	79,3340	13,0500	11,0403
1,90	83,0043	3,2625	11,0403
2,20	83,0043	-3,2625	11,0403
2,65	79,3340	-61,8000	11,0403
3,17	44,5009	-73,0375	11,0403
3,47	21,6109	-79,5625	11,0403
3,95	-19,3848	-90,0750	11,0403

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,9227	19,5176	114,0750
0,63	-15,6730	13,7744	111,2515
1,00	-11,4774	8,6034	108,4279
1,29	-9,5492	5,1030	106,3103
1,66	-8,4292	0,9357	103,4868
2,04	-8,7703	-2,6593	100,6632
2,41	-10,3572	-5,6822	97,8397
2,70	-12,2355	-7,5743	95,7221
3,07	-15,4838	-9,5934	92,8985
3,45	-19,3848	-11,0403	90,0750

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 24)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,9227	-19,5176	114,0750
0,63	-15,6730	-13,7744	111,2515
1,00	-11,4774	-8,6034	108,4279
1,29	-9,5492	-5,1030	106,3103
1,66	-8,4292	-0,9357	103,4868
2,04	-8,7703	2,6593	100,6632
2,41	-10,3572	5,6822	97,8397
2,70	-12,2355	7,5743	95,7221
3,07	-15,4838	9,5934	92,8985
3,45	-19,3848	11,0403	90,0750

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-15,8112	-53,7174	21,0698
0,59	5,6392	-39,7991	21,0698
0,98	19,6716	-28,3383	21,0698
1,37	29,2919	-17,1696	21,0698
1,86	35,2630	-3,4748	21,0698
2,24	35,2630	7,4150	21,0698
2,73	29,2919	21,1542	21,0698
3,12	19,6716	32,3885	21,0698
3,51	5,6392	43,9325	21,0698
3,95	-15,8112	53,7174	21,0698

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 25)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-8,2572	31,3500	9,4728
0,65	5,3553	23,1000	9,4728
1,00	12,4296	17,3250	9,4728
1,45	18,5553	9,9000	9,4728
1,90	21,3396	2,4750	9,4728
2,20	21,3396	-2,4750	9,4728
2,65	18,5553	-9,9000	9,4728
3,17	11,2380	-18,4250	9,4728
3,47	4,9680	-23,3750	9,4728
3,95	-8,2572	-31,3500	9,4728

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-15,8112	21,0851	55,3500
0,63	-8,9714	15,3419	52,5265
1,00	-4,1857	10,1709	49,7029
1,29	-1,8149	6,6705	47,5853
1,66	-0,1048	2,5033	44,7618
2,04	0,1443	-1,0918	41,9382
2,41	-0,8525	-4,1146	39,1147

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

2,70	-2,2882	-6,0068	36,9971
3,07	-4,9464	-8,0259	34,1735
3,45	-8,2572	-9,4728	31,3500

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 25)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-15,8112	-21,0851	55,3500
0,63	-8,9714	-15,3419	52,5265
1,00	-4,1857	-10,1709	49,7029
1,29	-1,8149	-6,6705	47,5853
1,66	-0,1048	-2,5033	44,7618
2,04	0,1443	1,0918	41,9382
2,41	-0,8525	4,1146	39,1147
2,70	-2,2882	6,0068	36,9971
3,07	-4,9464	8,0259	34,1735
3,45	-8,2572	9,4728	31,3500

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-20,2078	-97,8215	20,5934
0,59	17,8840	-68,5078	20,5934
0,98	41,3683	-45,6472	20,5934
1,37	56,2449	-24,6915	20,5934
1,86	63,8187	-0,8907	20,5934
2,24	61,8241	16,5059	20,5934
2,73	50,1291	36,5688	20,5934
3,12	33,9375	51,5173	20,5934
3,51	12,0553	65,6477	20,5934
3,95	-19,3119	76,8365	20,5934

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 26)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-14,1793	76,8404	9,9495
0,65	21,5222	65,9654	9,9495
1,00	43,2779	58,3529	9,9495

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1,45	55,1470	-0,1846	9,9495
1,90	52,8617	-9,9721	9,9495
2,20	48,8913	-16,4971	9,9495
2,65	39,2654	-26,2846	9,9495
3,17	22,7820	-37,5221	9,9495
3,47	10,5466	-44,0471	9,9495
3,95	-13,2833	-54,5596	9,9495

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,2078	20,6084	100,8404
0,63	-13,5474	14,8652	98,0168
1,00	-8,9412	9,6942	95,1933
1,29	-6,7050	6,1938	93,0757
1,66	-5,1744	2,0266	90,2521
2,04	-5,1048	-1,5685	87,4286
2,41	-6,2810	-4,5913	84,6051
2,70	-7,8513	-6,4835	82,4874
3,07	-10,6889	-8,5026	79,6639
3,45	-14,1793	-9,9495	76,8404

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 26)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,3119	-20,6084	78,5596
0,63	-12,6515	-14,8652	75,7361
1,00	-8,0453	-9,6942	72,9126
1,29	-5,8091	-6,1938	70,7949
1,66	-4,2784	-2,0266	67,9714
2,04	-4,2089	1,5685	65,1479
2,41	-5,3851	4,5913	62,3243
2,70	-6,9554	6,4835	60,2067
3,07	-9,7930	8,5026	57,3832
3,45	-13,2833	9,9495	54,5596

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 27)

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-19,3119	-76,8365	20,5934
0,59	12,0553	-60,9711	20,5934
0,98	33,9375	-46,6462	20,5934
1,37	50,1291	-31,4728	20,5934
1,86	61,8241	-11,0640	20,5934
2,24	63,8187	6,6715	20,5934
2,73	56,2449	30,9763	20,5934
3,12	41,3683	52,3930	20,5934
3,51	17,8840	75,7516	20,5934
3,95	-20,2078	97,8215	20,5934

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 27)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-13,2833	54,5596	9,9495
0,65	11,2777	43,6846	9,9495
1,00	25,2351	36,0721	9,9495
1,45	39,2654	26,2846	9,9495
1,90	48,8913	16,4971	9,9495
2,20	52,8617	9,9721	9,9495
2,65	55,1470	0,1846	9,9495
3,17	39,3393	-59,8029	9,9495
3,47	20,4197	-66,3279	9,9495
3,95	-14,1793	-76,8404	9,9495

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-19,3119	20,6084	78,5596
0,63	-12,6515	14,8652	75,7361
1,00	-8,0453	9,6942	72,9126
1,29	-5,8091	6,1938	70,7949
1,66	-4,2784	2,0266	67,9714
2,04	-4,2089	-1,5685	65,1479
2,41	-5,3851	-4,5913	62,3243
2,70	-6,9554	-6,4835	60,2067

3,07	-9,7930	-8,5026	57,3832
3,45	-13,2833	-9,9495	54,5596

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 27)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-20,2078	-20,6084	100,8404
0,63	-13,5474	-14,8652	98,0168
1,00	-8,9412	-9,6942	95,1933
1,29	-6,7050	-6,1938	93,0757
1,66	-5,1744	-2,0266	90,2521
2,04	-5,1048	1,5685	87,4286
2,41	-6,2810	4,5913	84,6051
2,70	-7,8513	6,4835	82,4874
3,07	-10,6889	8,5026	79,6639
3,45	-14,1793	9,9495	76,8404

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-17,1712	-77,5645	18,0962
0,59	13,6941	-57,4635	18,0962
0,98	33,8510	-40,9371	18,0962
1,37	47,6539	-24,8837	18,0962
1,86	56,2142	-5,2430	18,0962
2,24	56,2142	10,3641	18,0962
2,73	47,6539	30,0757	18,0962
3,12	33,8510	46,2347	18,0962
3,51	13,6941	62,8971	18,0962
3,95	-17,1712	77,5645	18,0962

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 28)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-13,1071	55,7250	8,6782
0,65	12,6929	47,4750	8,6782
1,00	28,2986	41,7000	8,6782
1,45	45,3929	34,2750	8,6782

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,90	59,1461	26,8500	8,6782
2,20	59,1461	-26,8500	8,6782
2,65	45,3929	-34,2750	8,6782
3,17	25,4819	-42,8000	8,6782
3,47	11,8994	-47,7500	8,6782
3,95	-13,1071	-55,7250	8,6782

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-17,1712	18,1094	79,7250
0,63	-11,3681	12,8097	76,9015
1,00	-7,4522	8,0823	74,0779
1,29	-5,6242	4,9146	71,9603
1,66	-4,4917	1,1909	69,1368
2,04	-4,6532	-1,9606	66,3132
2,41	-5,8935	-4,5399	63,4897
2,70	-7,4023	-6,0993	61,3721
3,07	-10,0118	-7,6749	58,5485
3,45	-13,1071	-8,6782	55,7250

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 28)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-17,1712	-18,1094	79,7250
0,63	-11,3681	-12,8097	76,9015
1,00	-7,4522	-8,0823	74,0779
1,29	-5,6242	-4,9146	71,9603
1,66	-4,4917	-1,1909	69,1368
2,04	-4,6532	1,9606	66,3132
2,41	-5,8935	4,5399	63,4897
2,70	-7,4023	6,0993	61,3721
3,07	-10,0118	7,6749	58,5485
3,45	-13,1071	8,6782	55,7250

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 29)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,15	-21,2869	-98,9959	19,3262
0,59	18,2378	-74,3513	19,3262
0,98	44,3758	-53,7724	19,3262
1,37	62,5604	-33,4977	19,3262
1,86	74,2366	-8,2679	19,3262
2,24	74,7235	12,1352	19,3262
2,73	64,0609	38,3565	19,3262
3,12	46,2212	60,2123	19,3262
3,51	19,7418	83,0615	19,3262
3,95	-21,3249	103,8425	19,3262

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 29)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-13,2838	77,5242	7,4472
0,65	23,4158	69,2742	7,4472
1,00	46,6512	14,7492	7,4472
1,45	51,6177	7,3242	7,4472
1,90	53,2430	-0,1008	7,4472
2,20	52,4702	-5,0508	7,4472
2,65	48,5267	-12,4758	7,4472
3,17	39,8786	-21,0008	7,4472
3,47	24,7109	-74,7008	7,4472
3,95	-13,3218	-82,6758	7,4472

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,2869	19,3403	101,5242
0,63	-15,0204	14,0407	98,7007
1,00	-10,6411	9,3132	95,8771
1,29	-8,4655	6,1455	93,7595
1,66	-6,8696	2,4218	90,9360
2,04	-6,5677	-0,7297	88,1124
2,41	-7,3446	-3,3089	85,2889
2,70	-8,5059	-4,8684	83,1713

3,07	-10,6520	-6,4439	80,3477
3,45	-13,2838	-7,4472	77,5242

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 29)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-21,3249	-19,3403	106,6758
0,63	-15,0585	-14,0407	103,8523
1,00	-10,6791	-9,3132	101,0287
1,29	-8,5035	-6,1455	98,9111
1,66	-6,9076	-2,4218	96,0876
2,04	-6,6057	0,7297	93,2640
2,41	-7,3826	3,3089	90,4405
2,70	-8,5439	4,8684	88,3229
3,07	-10,6900	6,4439	85,4993
3,45	-13,3218	7,4472	82,6758

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,9845	-266,6927	23,3686
0,59	62,8022	-198,8270	23,3686
0,98	132,1193	-142,6730	23,3686
1,37	179,8274	-87,9819	23,3686
1,86	209,7949	-20,7641	23,3686
2,24	210,2818	32,9752	23,3686
2,73	181,3280	101,3557	23,3686
3,12	133,9647	157,8853	23,3686
3,51	64,3061	216,6461	23,3686
3,95	-43,0225	271,5393	23,3686

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 30)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-48,1774	248,8992	19,7402
0,65	72,0222	231,8992	19,7402
1,00	151,1044	171,2492	19,7402
1,45	212,5365	42,1992	19,7402

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,90	228,0837	26,8992	19,7402
2,20	227,3109	-32,0508	19,7402
2,65	209,4456	-112,3508	19,7402
3,17	133,8596	-178,6675	19,7402
3,47	70,6044	-237,6175	19,7402
3,95	-48,2155	-254,0508	19,7402

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,9845	23,3856	272,8992
0,63	-35,5569	16,1639	270,0757
1,00	-30,7400	9,5143	267,2521
1,29	-28,7112	4,9049	265,1345
1,66	-27,9441	-0,7409	262,3110
2,04	-29,1947	-5,8145	259,4874
2,41	-32,2477	-10,3159	256,6639
2,70	-35,5910	-13,3170	254,5463
3,07	-41,2795	-16,8147	251,7227
3,45	-48,1774	-19,7402	248,8992

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 30)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-43,0225	-23,3856	278,0508
0,63	-35,5949	-16,1639	275,2273
1,00	-30,7781	-9,5143	272,4037
1,29	-28,7492	-4,9049	270,2861
1,66	-27,9821	0,7409	267,4626
2,04	-29,2327	5,8145	264,6390
2,41	-32,2858	10,3159	261,8155
2,70	-35,6290	13,3170	259,6979
3,07	-41,3175	16,8147	256,8743
3,45	-48,2155	19,7402	254,0508

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 31)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,15	-40,9473	-247,5391	23,8907
0,59	57,2732	-184,6192	23,8907
0,98	121,6626	-132,5302	23,8907
1,37	166,0026	-81,7676	23,8907
1,86	193,8840	-19,3391	23,8907
2,24	194,3709	30,5986	23,8907
2,73	167,5032	94,1697	23,8907
3,12	123,5079	146,7405	23,8907
3,51	58,7771	201,3967	23,8907
3,95	-40,9853	252,3857	23,8907

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 31)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-44,4683	229,3242	19,2176
0,65	66,1626	213,1992	19,2176
1,00	138,8070	153,1617	19,2176
1,45	192,2770	41,1492	19,2176
1,90	207,5288	26,6367	19,2176
2,20	206,7561	-31,7883	19,2176
2,65	189,1860	-95,0508	19,2176
3,17	122,7720	-160,4633	19,2176
3,47	65,0567	-218,8883	19,2176
3,95	-44,5063	-234,4758	19,2176

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-40,9473	23,9082	253,3242
0,63	-33,3230	16,6864	250,5007
1,00	-28,3095	10,0368	247,6771
1,29	-26,1331	5,4275	245,5595
1,66	-25,1693	-0,2184	242,7360
2,04	-26,2232	-5,2920	239,9124
2,41	-29,0795	-9,7934	237,0889
2,70	-32,2752	-12,7945	234,9713

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3,07	-37,7671	-16,2922	232,1477
3,45	-44,4683	-19,2176	229,3242

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 31)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-40,9853	-23,9082	258,4758
0,63	-33,3610	-16,6864	255,6523
1,00	-28,3475	-10,0368	252,8287
1,29	-26,1711	-5,4275	250,7111
1,66	-25,2073	0,2184	247,8876
2,04	-26,2612	5,2920	245,0640
2,41	-29,1175	9,7934	242,2405
2,70	-32,3132	12,7945	240,1229
3,07	-37,8051	16,2922	237,2993
3,45	-44,5063	19,2176	234,4758

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-42,4129	-262,2404	23,7320
0,59	61,3548	-194,1887	23,7320
0,98	128,8948	-138,2998	23,7320
1,37	174,9869	-84,2749	23,7320
1,86	203,4026	-18,4778	23,7320
2,24	203,2246	33,6289	23,7320
2,73	174,4489	99,3079	23,7320
3,12	128,2632	153,1168	23,7320
3,51	60,9158	208,6351	23,7320
3,95	-42,1522	260,0920	23,7320

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 32)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,4423	244,4877	19,3765
0,65	71,5516	227,4877	19,3765
1,00	149,0898	166,8377	19,3765
1,45	204,4742	37,7877	19,3765

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,90	218,0362	22,4877	19,3765
2,20	215,9400	-36,4623	19,3765
2,65	196,0894	-100,5123	19,3765
3,17	126,6200	-166,8290	19,3765
3,47	66,9163	-225,7790	19,3765
3,95	-46,1816	-242,2123	19,3765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,4129	23,7493	268,4877
0,63	-34,8483	16,5275	265,6641
1,00	-29,8946	9,8779	262,8406
1,29	-27,7631	5,2686	260,7230
1,66	-26,8591	-0,3773	257,8994
2,04	-27,9729	-5,4509	255,0759
2,41	-30,8890	-9,9523	252,2524
2,70	-34,1296	-12,9534	250,1347
3,07	-39,6812	-16,4511	247,3112
3,45	-46,4423	-19,3765	244,4877

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 32)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,1522	-23,7493	266,2123
0,63	-34,5877	-16,5275	263,3888
1,00	-29,6340	-9,8779	260,5653
1,29	-27,5025	-5,2686	258,4476
1,66	-26,5985	0,3773	255,6241
2,04	-27,7122	5,4509	252,8006
2,41	-30,6284	9,9523	249,9770
2,70	-33,8689	12,9534	247,8594
3,07	-39,4206	16,4511	245,0359
3,45	-46,1816	19,3765	242,2123

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 33)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,15	-42,1142	-255,2454	23,7320
0,59	59,4119	-191,6765	23,7320
0,98	126,4179	-138,6328	23,7320
1,37	172,9483	-86,5353	23,7320
1,86	202,7377	-21,8689	23,7320
2,24	203,8895	30,3507	23,7320
2,73	176,4875	97,4437	23,7320
3,12	130,7402	153,4087	23,7320
3,51	62,8587	212,0030	23,7320
3,95	-42,4509	267,0870	23,7320

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 33)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,1436	237,0608	19,3765
0,65	68,1368	220,0608	19,3765
1,00	143,0755	159,4108	19,3765
1,45	199,1804	46,6108	19,3765
1,90	216,7127	31,3108	19,3765
2,20	217,2634	-27,6392	19,3765
2,65	201,3833	-91,6892	19,3765
3,17	132,1391	-174,2559	19,3765
3,47	70,2073	-233,2059	19,3765
3,95	-46,4803	-249,6392	19,3765

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,1142	23,7493	261,0608
0,63	-34,5497	16,5275	258,2372
1,00	-29,5960	9,8779	255,4137
1,29	-27,4645	5,2686	253,2960
1,66	-26,5605	-0,3773	250,4725
2,04	-27,6742	-5,4509	247,6490
2,41	-30,5904	-9,9523	244,8255
2,70	-33,8309	-12,9534	242,7078

 Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3,07	-39,3826	-16,4511	239,8843
3,45	-46,1436	-19,3765	237,0608

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 33)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,4509	-23,7493	273,6392
0,63	-34,8864	-16,5275	270,8157
1,00	-29,9327	-9,8779	267,9922
1,29	-27,8011	-5,2686	265,8745
1,66	-26,8972	0,3773	263,0510
2,04	-28,0109	5,4509	260,2275
2,41	-30,9270	9,9523	257,4040
2,70	-34,1676	12,9534	255,2863
3,07	-39,7193	16,4511	252,4628
3,45	-46,4803	19,3765	249,6392

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-41,4006	-255,4881	22,8995
0,59	59,9581	-190,5073	22,8995
0,98	126,3890	-136,7298	22,8995
1,37	172,1233	-84,3390	22,8995
1,86	200,8677	-19,9285	22,8995
2,24	201,3546	31,5816	22,8995
2,73	173,6238	97,1435	22,8995
3,12	128,2344	151,3560	22,8995
3,51	61,4621	207,7182	22,8995
3,95	-41,4387	260,3347	22,8995

Sollecitazioni traverso (Combinazione n° 34)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,0849	237,4492	18,9528
0,65	68,6085	221,3242	18,9528
1,00	144,0967	161,2867	18,9528
1,45	201,2229	49,2742	18,9528

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

1,90	220,1309	34,7617	18,9528
2,20	219,3582	-39,9133	18,9528
2,65	198,1319	-103,1758	18,9528
3,17	127,5199	-168,5883	18,9528
3,47	67,3672	-227,0133	18,9528
3,95	-46,1229	-242,6008	18,9528

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,4006	22,9162	261,4492
0,63	-34,1219	15,8423	258,6257
1,00	-29,3983	9,3406	255,8021
1,29	-27,4029	4,8421	253,6845
1,66	-26,6316	-0,6558	250,8610
2,04	-27,8223	-5,5816	248,0374
2,41	-30,7599	-9,9352	245,2139
2,70	-33,9799	-12,8253	243,0963
3,07	-39,4555	-16,1752	240,2727
3,45	-46,0849	-18,9528	237,4492

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 34)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-41,4387	-22,9162	266,6008
0,63	-34,1599	-15,8423	263,7773
1,00	-29,4363	-9,3406	260,9537
1,29	-27,4409	-4,8421	258,8361
1,66	-26,6696	0,6558	256,0126
2,04	-27,8603	5,5816	253,1890
2,41	-30,7979	9,9352	250,3655
2,70	-34,0179	12,8253	248,2479
3,07	-39,4936	16,1752	245,4243
3,45	-46,1229	18,9528	242,6008

Sollecitazioni fondazione (Combinazione n° 35)

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,15	-42,7725	-262,6319	23,3096
0,59	61,4727	-196,1366	23,3096
0,98	129,8973	-141,0082	23,3096
1,37	177,0921	-87,2103	23,3096
1,86	206,8752	-20,9368	23,3096
2,24	207,5244	32,1720	23,3096
2,73	179,0929	99,9038	23,3096
3,12	132,3578	156,0151	23,3096
3,51	63,4780	214,4397	23,3096
3,95	-42,8232	269,0940	23,3096

Sollecitazioni trasverso (Combinazione n° 35)

X [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,15	-46,1438	244,7156	18,5425
0,65	72,1828	228,5906	18,5425
1,00	150,2142	152,3031	18,5425
1,45	203,2978	40,2906	18,5425
1,90	218,1632	25,7781	18,5425
2,20	217,1329	-32,6469	18,5425
2,65	199,1765	-95,9094	18,5425
3,17	132,3188	-161,3219	18,5425
3,47	71,6377	-235,9969	18,5425
3,95	-46,1944	-251,5844	18,5425

Sollecitazioni piedritto sinistro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,7725	23,3265	268,7156
0,63	-35,3393	16,2526	265,8921
1,00	-30,4613	9,7509	263,0686
1,29	-28,3500	5,2525	260,9509
1,66	-27,4242	-0,2455	258,1274
2,04	-28,4605	-5,1713	255,3038
2,41	-31,2436	-9,5248	252,4803
2,70	-34,3477	-12,4150	250,3627

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

3,07	-39,6689	-15,7649	247,5391
3,45	-46,1438	-18,5425	244,7156

Sollecitazioni piedritto destro (Combinazione n° 35)

Y [m]	M [kNm]	V [kN]	N [kN]
0,25	-42,8232	-23,3265	275,5844
0,63	-35,3900	-16,2526	272,7609
1,00	-30,5120	-9,7509	269,9373
1,29	-28,4007	-5,2525	267,8197
1,66	-27,4749	0,2455	264,9962
2,04	-28,5112	5,1713	262,1726
2,41	-31,2942	9,5248	259,3491
2,70	-34,3984	12,4150	257,2314
3,07	-39,7196	15,7649	254,4079
3,45	-46,1944	18,5425	251,5844

Verifiche combinazioni SLU

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

N_u Sforzo normale ultimo, espressa in kN

M_u Momento ultimo, espressa in kNm

A_{fi} Area armatura inferiore, espressa in mq

A_{fs} Area armatura superiore, espressa in mq

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 mq

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

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 0,5000$ m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N_u	M_u	A_{fi}	A_{fs}	CS
1	0,1519,51 (19,51)		24,94	414,60	324,32	0,001407	0,001571	116,62
2	0,59-8,37 (-29,78)		24,94	301,03	-359,48	0,001206	0,001772	112,07
3	0,98-26,60 (-41,84)		24,94	180,39	-302,65	0,001005	0,001571	7,23
4	1,37-39,10 (-47,54)		24,94	156,26	-297,88	0,001005	0,001571	6,27
5	1,86-46,85 (-47,54)		24,94	156,26	-297,88	0,001005	0,001571	6,27
6	2,24-46,85 (-47,54)		24,94	156,26	-297,88	0,001005	0,001571	6,27
7	2,73-39,10 (-47,54)		24,94	156,26	-297,88	0,001005	0,001571	6,27
8	3,12-26,60 (-44,02)		24,94	170,33	-300,66	0,001005	0,001571	6,83
9	3,51-8,37 (-32,01)		24,94	276,30	-354,60	0,001206	0,001772	111,08
10	3,9519,51 (19,51)		24,94	414,60	324,32	0,001407	0,001571	116,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-69,83	176,97	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-51,71	191,75	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-36,81	191,75	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-22,30	191,75	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-4,51	191,75	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	9,63	191,75	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	27,48	191,75	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	42,08	191,75	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	57,09	191,75	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	69,83	176,97	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-9,70	(-9,70)	9,87	307,84	-302,53	0,001571	0,001407	31,20
2	0,658,00	(20,43)	9,87	159,96	331,26	0,001772	0,001005	16,21
3	1,0017,20	(26,52)	9,87	120,37	323,55	0,001772	0,001005	12,20
4	1,4525,16	(29,02)	9,87	97,31	286,23	0,001571	0,001005	9,86
5	1,9028,78	(29,02)	9,87	97,31	286,23	0,001571	0,001005	9,86
6	2,2028,78	(29,02)	9,87	97,31	286,23	0,001571	0,001005	9,86
7	2,6525,16	(29,02)	9,87	97,31	286,23	0,001571	0,001005	9,86
8	3,1715,65	(25,56)	9,87	111,56	289,04	0,001571	0,001005	11,31
9	3,477,50	(20,08)	9,87	163,09	331,87	0,001772	0,001005	16,53
10	3,95-9,70	(-9,70)	9,87	307,84	-302,53	0,001571	0,001407	31,20

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	40,76	174,89	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	30,03	189,67	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	22,52	189,67	0,00	0,00	0,000201

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,45	12,87	189,67	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	3,22	189,67	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-3,22	189,67	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-12,87	189,67	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-23,95	189,67	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-30,39	189,67	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-40,75	174,89	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-19,51	(-19,51)	71,95	596,36	-161,69	0,001005	0,001005	8,29
2	0,63-11,43	(-15,66)	68,28	788,11	-180,74	0,001005	0,001005	11,54
3	1,00-5,81	(-8,60)	64,61	1781,98	-237,12	0,001005	0,001005	27,58
4	1,29-3,03	(-4,86)	61,86	2670,82	-209,76	0,001005	0,001005	43,17
5	1,66-1,03	(-1,72)	58,19	3907,97	-115,55	0,001005	0,001005	67,16
6	2,04-0,70	(-0,97)	54,52	4009,53	-71,30	0,001005	0,001005	73,54
7	2,41-1,78	(-2,83)	50,85	3203,94	-178,55	0,001005	0,001005	63,01
8	2,70-3,35	(-4,87)	48,10	2254,27	-228,26	0,001005	0,001005	46,87
9	3,07-6,21	(-8,21)	44,43	1134,63	-209,65	0,001005	0,001005	25,54
10	3,45-9,70	(-12,01)	40,76	522,71	-153,97	0,001005	0,001005	12,83

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	24,96	134,84	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	18,07	134,36	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	11,92	133,89	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	7,80	133,53	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,96	133,05	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,13	132,57	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-4,49	132,10	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-6,51	131,74	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,56	131,26	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-9,87	130,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-19,51 (-19,51)	71,96	596,36	-161,69	0,001005	0,001005	8,29	
2	0,63-11,43 (-15,66)	68,28	788,11	-180,74	0,001005	0,001005	11,54	
3	1,00-5,81 (-8,60)	64,61	1781,98	-237,12	0,001005	0,001005	27,58	
4	1,29-3,03 (-4,86)	61,86	2670,82	-209,76	0,001005	0,001005	43,17	
5	1,66-1,03 (-1,72)	58,19	3907,97	-115,55	0,001005	0,001005	67,16	
6	2,04-0,70 (-0,97)	54,52	4009,53	-71,30	0,001005	0,001005	73,54	
7	2,41-1,78 (-2,83)	50,85	3203,94	-178,55	0,001005	0,001005	63,01	
8	2,70-3,35 (-4,87)	48,10	2254,27	-228,26	0,001005	0,001005	46,87	
9	3,07-6,21 (-8,21)	44,43	1134,63	-209,65	0,001005	0,001005	25,54	
10	3,45-9,70 (-12,01)	40,75	522,71	-153,97	0,001005	0,001005	12,83	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-24,96	134,84	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-18,07	134,36	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-11,92	133,89	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-7,80	133,53	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,96	133,05	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,13	132,57	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	4,49	132,10	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	6,51	131,74	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,56	131,26	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	9,87	130,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1516,84 (16,84)		24,18	486,84	339,06	0,001407	0,00157120,13	
2	0,59-4,61 (-21,10)		24,18	444,38	-387,75	0,001206	0,00177218,38	
3	0,98-18,66 (-30,40)		24,18	252,03	-316,82	0,001005	0,00157110,42	
4	1,37-28,29 (-34,80)		24,18	215,12	-309,52	0,001005	0,001571	8,90
5	1,86-34,27 (-34,80)		24,18	215,12	-309,52	0,001005	0,001571	8,90
6	2,24-34,27 (-34,80)		24,18	215,12	-309,52	0,001005	0,001571	8,90
7	2,73-28,29 (-34,80)		24,18	215,12	-309,52	0,001005	0,001571	8,90
8	3,12-18,66 (-32,08)		24,18	236,54	-313,76	0,001005	0,001571	9,78
9	3,51-4,61 (-22,81)		24,18	402,26	-379,44	0,001206	0,00177216,63	
10	3,9516,84 (16,84)		24,18	486,84	339,06	0,001407	0,00157120,13	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-53,72	176,87	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-39,82	191,64	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-28,37	191,64	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-17,19	191,64	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-3,48	191,64	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	7,42	191,64	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	21,18	191,64	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	32,42	191,64	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	43,95	191,64	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	53,72	176,87	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-8,93 (-8,93)		10,36	364,51	-314,10	0,001571	0,00140735,17	
2	0,654,68 (14,25)		10,36	254,39	349,64	0,001772	0,00100524,54	
3	1,0011,76 (18,93)		10,36	183,93	335,93	0,001772	0,00100517,75	
4	1,4517,88 (20,85)		10,36	147,17	296,08	0,001571	0,00100514,20	
5	1,9020,67 (20,85)		10,36	147,17	296,08	0,001571	0,00100514,20	
6	2,2020,67 (20,85)		10,36	147,17	296,08	0,001571	0,00100514,20	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,6517,88 (20,85)	10,36	147,17	296,08	0,001571	0,00100514,20
8	3,1710,56 (18,19)	10,36	171,41	300,88	0,001571	0,00100516,54
9	3,474,29 (13,97)	10,36	260,20	350,77	0,001772	0,00100525,11
10	3,95-8,93 (-8,93)	10,36	364,51	-314,10	0,001571	0,00140735,17

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	31,35	174,96	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	23,10	189,74	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	17,32	189,74	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	9,90	189,74	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	2,48	189,74	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-2,48	189,74	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-9,90	189,74	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-18,42	189,74	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-23,37	189,74	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-31,35	174,96	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-16,84 (-16,84)	55,35	496,40	-151,05	0,001005	0,001005	8,97	
2	0,63-9,04 (-13,10)	52,53	682,42	-170,24	0,001005	0,001005	12,99	
3	1,00-3,67 (-6,31)	49,70	1879,34	-238,56	0,001005	0,001005	37,81	
4	1,29-1,08 (-2,76)	47,59	3146,87	-182,44	0,001005	0,001005	66,13	
5	1,66 0,70 (0,94)	44,76	3981,39	83,56	0,001005	0,001005	88,95	
6	2,04 0,80 (0,94)	41,94	3969,11	88,91	0,001005	0,001005	94,64	
7	2,41-0,49 (-1,66)	39,11	3563,63	-151,38	0,001005	0,001005	91,11	
8	2,70-2,20 (-3,84)	37,00	2212,84	-229,91	0,001005	0,001005	59,81	
9	3,07-5,25 (-7,37)	34,17	874,36	-188,64	0,001005	0,001005	25,59	
10	3,45-8,93 (-11,36)	31,35	381,84	-138,31	0,001005	0,001005	12,18	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	24,20	132,68	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	17,36	132,32	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	11,26	131,95	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	7,17	131,67	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,37	131,31	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,70	130,94	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-5,02	130,57	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-7,04	130,30	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-9,07	129,93	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-10,36	129,56	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-16,84	(-16,84)	55,35	496,40	-151,05	0,001005	0,001005	8,97
2	0,63-9,04	(-13,10)	52,53	682,42	-170,24	0,001005	0,001005	12,99
3	1,00-3,67	(-6,31)	49,70	1879,34	-238,56	0,001005	0,001005	37,81
4	1,29-1,08	(-2,76)	47,59	3146,87	-182,44	0,001005	0,001005	66,13
5	1,66 0,70	(0,94)	44,76	3981,39	83,56	0,001005	0,001005	88,95
6	2,04 0,80	(0,94)	41,94	3969,11	88,91	0,001005	0,001005	94,64
7	2,41-0,49	(-1,66)	39,11	3563,63	-151,38	0,001005	0,001005	91,11
8	2,70-2,20	(-3,84)	37,00	2212,84	-229,91	0,001005	0,001005	59,81
9	3,07-5,25	(-7,37)	34,17	874,36	-188,64	0,001005	0,001005	25,59
10	3,45-8,93	(-11,36)	31,35	381,84	-138,31	0,001005	0,001005	12,18

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-24,20	132,68	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-17,36	132,32	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-11,26	131,95	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-7,17	131,67	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,66	-2,37	131,31	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,70	130,94	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	5,02	130,57	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	7,04	130,30	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	9,07	129,93	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	10,36	129,56	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1533,34 (33,34)		25,58	218,03	284,20	0,001407	0,001571	8,52
2	0,59-39,94 (-96,66)		25,58	83,79	-316,64	0,001206	0,001772	3,28
3	0,98-87,76 (-128,21)		25,58	55,45	-277,95	0,001005	0,001571	2,17
4	1,37-120,48 (-142,56)		25,58	49,66	-276,81	0,001005	0,001571	1,94
5	1,86-140,76 (-142,56)		25,58	49,66	-276,81	0,001005	0,001571	1,94
6	2,24-140,76 (-142,56)		25,58	49,66	-276,81	0,001005	0,001571	1,94
7	2,73-120,48 (-142,56)		25,58	49,66	-276,81	0,001005	0,001571	1,94
8	3,12-87,76 (-132,88)		25,58	53,42	-277,55	0,001005	0,001571	2,09
9	3,51-39,94 (-101,47)		25,58	79,60	-315,81	0,001206	0,001772	3,11
10	3,9533,34 (33,34)		25,58	218,03	284,20	0,001407	0,001571	8,52

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-184,76	177,06	2149,64	1443,92	0,000201
2	0,59	-137,00	191,84	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-97,71	191,84	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-59,62	191,84	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-13,07	191,84	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	23,90	191,84	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	70,63	191,84	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	108,99	191,84	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	148,62	191,84	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	184,76	177,06	2149,64	1443,92	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-33,55 (-33,55)	16,77	133,42	-266,94	0,001571	0,001407	7,96	
2	0,6541,56 (100,44)	16,77	51,79	310,20	0,001772	0,001005	3,09	
3	1,0089,38 (143,64)	16,77	35,85	307,10	0,001772	0,001005	2,14	
4	1,45145,12 (150,87)	16,77	30,34	272,98	0,001571	0,001005	1,81	
5	1,90150,51 (150,87)	16,77	30,34	272,98	0,001571	0,001005	1,81	
6	2,20150,51 (150,87)	16,77	30,34	272,98	0,001571	0,001005	1,81	
7	2,65145,12 (150,87)	16,77	30,34	272,98	0,001571	0,001005	1,81	
8	3,1780,58 (135,71)	16,77	33,81	273,67	0,001571	0,001005	2,02	
9	3,4739,19 (98,29)	16,77	52,96	310,43	0,001772	0,001005	3,16	
10	3,95-33,55 (-33,55)	16,77	133,42	-266,94	0,001571	0,001407	7,96	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	158,21	175,85	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	142,23	190,62	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	131,05	190,62	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	19,17	190,62	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	4,79	190,62	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-4,79	190,62	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-116,67	190,62	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-133,18	190,62	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-142,76	190,62	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-158,20	175,85	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-33,34 (-33,55)	189,41	1208,00	-213,97	0,001005	0,001005	6,38	
2	0,63-25,19 (-29,36)	185,73	1431,56	-226,30	0,001005	0,001005	7,71	
3	1,00-19,83 (-22,35)	182,06	1950,51	-239,46	0,001005	0,001005	10,71	
4	1,29-17,47 (-18,87)	179,31	2191,91	-230,67	0,001005	0,001005	12,22	
5	1,66-16,31 (-16,37)	175,64	2388,99	-222,66	0,001005	0,001005	13,60	
6	2,04-17,16 (-18,26)	171,97	2177,14	-231,21	0,001005	0,001005	12,66	
7	2,41-19,75 (-21,85)	168,30	1832,37	-237,87	0,001005	0,001005	10,89	
8	2,70-22,67 (-25,39)	165,55	1489,96	-228,55	0,001005	0,001005	9,00	
9	3,07-27,63 (-31,04)	161,88	1066,99	-204,58	0,001005	0,001005	6,59	
10	3,45-33,55 (-33,55)	158,20	899,34	-190,71	0,001005	0,001005	5,68	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	25,60	150,11	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	17,82	149,63	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	10,79	149,16	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	6,00	148,80	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,28	148,32	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-4,71	147,84	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-8,95	147,37	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-11,64	147,01	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-14,58	146,53	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-16,77	146,05	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-33,34 (-33,55)	189,41	1208,00	-213,97	0,001005	0,001005	6,38	
2	0,63-25,19 (-29,36)	185,73	1431,56	-226,30	0,001005	0,001005	7,71	
3	1,00-19,83 (-22,35)	182,06	1950,51	-239,46	0,001005	0,001005	10,71	
4	1,29-17,47 (-18,87)	179,31	2191,91	-230,67	0,001005	0,001005	12,22	
5	1,66-16,31 (-16,37)	175,64	2388,99	-222,66	0,001005	0,001005	13,60	
6	2,04-17,16 (-18,26)	171,97	2177,14	-231,21	0,001005	0,001005	12,66	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41-19,75 (-21,85)	168,30	1832,37	-237,87	0,001005	0,001005	10,89
8	2,70-22,67 (-25,39)	165,55	1489,96	-228,55	0,001005	0,001005	9,00
9	3,07-27,63 (-31,04)	161,88	1066,99	-204,58	0,001005	0,001005	6,59
10	3,45-33,55 (-33,55)	158,20	899,34	-190,71	0,001005	0,001005	5,68

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-25,60	150,11	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-17,82	149,63	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-10,79	149,16	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-6,00	148,80	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,28	148,32	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	4,71	147,84	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	8,95	147,37	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	11,64	147,01	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	14,58	146,53	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	16,77	146,05	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1529,24 (29,24)	25,69	256,61	292,08	0,001407	0,001571	9,99	
2	0,59-31,58 (-78,67)	25,69	104,73	-320,77	0,001206	0,001772	4,08	
3	0,98-71,26 (-104,86)	25,69	68,73	-280,57	0,001005	0,001571	2,68	
4	1,37-98,42 (-116,75)	25,69	61,41	-279,13	0,001005	0,001571	2,39	
5	1,86-115,26 (-116,75)	25,69	61,41	-279,13	0,001005	0,001571	2,39	
6	2,24-115,26 (-116,75)	25,69	61,41	-279,13	0,001005	0,001571	2,39	
7	2,73-98,42 (-116,75)	25,69	61,41	-279,13	0,001005	0,001571	2,39	
8	3,12-71,26 (-108,69)	25,69	66,18	-280,07	0,001005	0,001571	2,58	
9	3,51-31,58 (-82,62)	25,69	99,40	-319,71	0,001206	0,001772	3,87	
10	3,9529,24 (29,24)	25,69	256,61	292,08	0,001407	0,001571	9,99	

Verifiche taglio

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,15	-153,32	177,08	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-113,75	191,85	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-81,16	191,85	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-49,54	191,85	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-10,90	191,85	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	19,80	191,85	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	58,59	191,85	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	90,42	191,85	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	123,29	191,85	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	153,32	177,08	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-30,00 (-30,00)		17,29	156,57	-271,66	0,001571	0,001407	9,05
2	0,6533,37 (83,19)		17,29	65,02	312,78	0,001772	0,001005	3,76
3	1,0073,92 (120,03)		17,29	44,49	308,78	0,001772	0,001005	2,57
4	1,45121,45 (126,05)		17,29	37,65	274,43	0,001571	0,001005	2,18
5	1,90125,77 (126,05)		17,29	37,65	274,43	0,001571	0,001005	2,18
6	2,20125,77 (126,05)		17,29	37,65	274,43	0,001571	0,001005	2,18
7	2,65121,45 (126,05)		17,29	37,65	274,43	0,001571	0,001005	2,18
8	3,1766,43 (113,25)		17,29	42,04	275,30	0,001571	0,001005	2,43
9	3,4731,36 (81,35)		17,29	66,55	313,08	0,001772	0,001005	3,85
10	3,95-30,00 (-30,00)		17,29	156,57	-271,66	0,001571	0,001407	9,05

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	133,14	175,92	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	120,34	190,69	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	111,38	190,69	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	15,36	190,69	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	3,84	190,69	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-3,84	190,69	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-99,86	190,69	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,17	-113,09	190,69	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-120,77	190,69	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-133,14	175,92	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-29,24	(-30,00)	157,14	1074,80	-205,23	0,001005	0,001005	6,84
2	0,63-21,05	(-25,24)	154,32	1364,74	-223,19	0,001005	0,001005	8,84
3	1,00-15,68	(-18,20)	151,49	1982,89	-238,28	0,001005	0,001005	13,09
4	1,29-13,33	(-14,72)	149,38	2297,83	-226,45	0,001005	0,001005	15,38
5	1,66-12,20	(-12,24)	146,55	2570,55	-214,64	0,001005	0,001005	17,54
6	2,04-13,12	(-14,26)	143,73	2286,42	-226,92	0,001005	0,001005	15,91
7	2,41-15,80	(-17,96)	140,90	1870,98	-238,44	0,001005	0,001005	13,28
8	2,70-18,80	(-21,60)	138,79	1461,01	-227,43	0,001005	0,001005	10,53
9	3,07-23,90	(-27,41)	135,96	978,20	-197,23	0,001005	0,001005	7,19
10	3,45-30,00	(-30,00)	133,14	812,93	-183,20	0,001005	0,001005	6,11

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	25,70	145,92	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	17,87	145,55	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	10,78	145,18	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	5,95	144,91	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,15	144,54	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-4,91	144,17	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-9,23	143,80	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-11,98	143,53	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-15,01	143,16	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-17,29	142,80	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-29,24 (-30,00)		157,14	1074,80	-205,23	0,001005	0,001005	6,84
2	0,63-21,05 (-25,24)		154,32	1364,74	-223,19	0,001005	0,001005	8,84
3	1,00-15,68 (-18,20)		151,49	1982,89	-238,28	0,001005	0,001005	13,09
4	1,29-13,33 (-14,72)		149,38	2297,83	-226,45	0,001005	0,001005	15,38
5	1,66-12,20 (-12,24)		146,55	2570,55	-214,64	0,001005	0,001005	17,54
6	2,04-13,12 (-14,26)		143,73	2286,42	-226,92	0,001005	0,001005	15,91
7	2,41-15,80 (-17,96)		140,90	1870,98	-238,44	0,001005	0,001005	13,28
8	2,70-18,80 (-21,60)		138,79	1461,01	-227,43	0,001005	0,001005	10,53
9	3,07-23,90 (-27,41)		135,96	978,20	-197,23	0,001005	0,001005	7,19
10	3,45-30,00 (-30,00)		133,14	812,93	-183,20	0,001005	0,001005	6,11

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-25,70	145,92	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-17,87	145,55	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-10,78	145,18	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-5,95	144,91	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,15	144,54	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	4,91	144,17	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	9,23	143,80	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	11,98	143,53	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	15,01	143,16	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	17,29	142,80	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1521,12 (21,12)		28,71	451,03	331,75	0,001407	0,001571	15,71
2	0,59-6,77 (-28,20)		28,71	382,37	-375,52	0,001206	0,001772	13,32
3	0,98-25,02 (-40,28)		28,71	221,55	-310,79	0,001005	0,001571	7,72

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,37-37,53 (-45,99)	28,71	190,17	-304,59	0,001005	0,001571	6,62
5	1,86-45,30 (-45,99)	28,71	190,17	-304,59	0,001005	0,001571	6,62
6	2,24-45,30 (-45,99)	28,71	190,17	-304,59	0,001005	0,001571	6,62
7	2,73-37,53 (-45,99)	28,71	190,17	-304,59	0,001005	0,001571	6,62
8	3,12-25,02 (-42,46)	28,71	208,42	-308,20	0,001005	0,001571	7,26
9	3,51-6,77 (-30,42)	28,71	348,02	-368,74	0,001206	0,001772	12,12
10	3,9521,12 (21,12)	28,71	451,03	331,75	0,001407	0,001571	15,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-69,83	177,50	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-51,75	192,27	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-36,85	192,27	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-22,33	192,27	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-4,52	192,27	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	9,64	192,27	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	27,51	192,27	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	42,12	192,27	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	57,12	192,27	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	69,83	177,50	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-11,29 (-11,29)	13,63	383,95	-318,06	0,001571	0,001407	28,16	
2	0,656,40 (18,84)	13,63	252,85	349,34	0,001772	0,001005	18,55	
3	1,0015,60 (24,92)	13,63	183,72	335,89	0,001772	0,001005	13,48	
4	1,4523,56 (27,42)	13,63	147,19	296,09	0,001571	0,001005	10,80	
5	1,9027,18 (27,42)	13,63	147,19	296,09	0,001571	0,001005	10,80	
6	2,2027,18 (27,42)	13,63	147,19	296,09	0,001571	0,001005	10,80	
7	2,6523,56 (27,42)	13,63	147,19	296,09	0,001571	0,001005	10,80	
8	3,1714,05 (23,97)	13,63	171,11	300,82	0,001571	0,001005	12,55	
9	3,475,90 (18,48)	13,63	258,53	350,45	0,001772	0,001005	18,96	
10	3,95-11,29 (-11,29)	13,63	383,95	-318,06	0,001571	0,001407	28,16	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	40,75	175,41	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	30,03	190,19	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	22,52	190,19	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	12,87	190,19	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	3,22	190,19	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-3,22	190,19	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-12,87	190,19	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-23,95	190,19	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-30,39	190,19	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-40,75	175,41	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-21,12	(-21,12)	71,95	525,79	-154,31	0,001005	0,001005	7,31
2	0,63-11,79	(-16,69)	68,28	706,08	-172,59	0,001005	0,001005	10,34
3	1,00-5,24	(-8,50)	64,61	1804,74	-237,46	0,001005	0,001005	27,93
4	1,29-2,00	(-4,14)	61,86	2929,61	-195,85	0,001005	0,001005	47,36
5	1,66	0,34 (0,76)	58,19	4051,65	52,95	0,001005	0,001005	69,63
6	2,04	0,67 (0,76)	54,52	4043,72	56,40	0,001005	0,001005	74,17
7	2,41-0,74	(-2,10)	50,85	3595,57	-148,83	0,001005	0,001005	70,71
8	2,70-2,77	(-4,77)	48,10	2289,17	-226,81	0,001005	0,001005	47,60
9	3,07-6,55	(-9,23)	44,43	930,44	-193,28	0,001005	0,001005	20,94
10	3,45-11,29	(-14,48)	40,76	392,55	-139,50	0,001005	0,001005	9,63

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	28,73	134,84	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	20,95	134,36	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	13,92	133,89	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	9,14	133,53	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,66	3,41	133,05	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,57	132,57	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-5,81	132,10	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-8,51	131,74	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-11,44	131,26	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-13,63	130,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-21,12	(-21,12)	71,95	525,79	-154,31	0,001005	0,001005	7,31
2	0,63-11,79	(-16,69)	68,28	706,08	-172,59	0,001005	0,001005	10,34
3	1,00-5,24	(-8,50)	64,61	1804,74	-237,46	0,001005	0,001005	27,93
4	1,29-2,00	(-4,14)	61,86	2929,61	-195,85	0,001005	0,001005	47,36
5	1,66	0,34 (0,76)	58,19	4051,65	52,95	0,001005	0,001005	69,63
6	2,04	0,67 (0,76)	54,52	4043,72	56,40	0,001005	0,001005	74,17
7	2,41-0,74	(-2,10)	50,85	3595,57	-148,83	0,001005	0,001005	70,71
8	2,70-2,77	(-4,77)	48,10	2289,17	-226,81	0,001005	0,001005	47,60
9	3,07-6,55	(-9,23)	44,43	930,44	-193,28	0,001005	0,001005	20,94
10	3,45-11,29	(-14,48)	40,75	392,55	-139,50	0,001005	0,001005	9,63

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-28,73	134,84	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-20,95	134,36	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-13,92	133,89	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-9,14	133,53	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-3,41	133,05	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,57	132,57	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	5,81	132,10	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	8,51	131,74	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	11,44	131,26	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	13,63	130,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1518,64 (18,64)		28,40	529,95	347,86	0,001407	0,001571	118,66
2	0,59-2,82 (-19,33)		28,40	620,89	-422,55	0,001206	0,001772	221,86
3	0,98-16,88 (-28,65)		28,40	329,22	-332,08	0,001005	0,001571	111,59
4	1,37-26,53 (-33,05)		28,40	276,34	-321,63	0,001005	0,001571	9,73
5	1,86-32,52 (-33,05)		28,40	276,34	-321,63	0,001005	0,001571	9,73
6	2,24-32,52 (-33,05)		28,40	276,34	-321,63	0,001005	0,001571	9,73
7	2,73-26,53 (-33,05)		28,40	276,34	-321,63	0,001005	0,001571	9,73
8	3,12-16,88 (-30,32)		28,40	306,87	-327,66	0,001005	0,001571	110,81
9	3,51-2,82 (-21,04)		28,40	552,18	-409,00	0,001206	0,001772	219,44
10	3,9518,64 (18,64)		28,40	529,95	347,86	0,001407	0,001571	118,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-53,73	177,45	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-39,86	192,23	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-28,41	192,23	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-17,23	192,23	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-3,49	192,23	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	7,44	192,23	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	21,22	192,23	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	32,46	192,23	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	43,99	192,23	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	53,73	177,45	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-10,72 (-10,72)		14,58	451,30	-331,81	0,001571	0,00140730,96	
2	0,652,90 (12,46)		14,58	454,67	388,63	0,001772	0,00100531,19	
3	1,009,97 (17,14)		14,58	305,81	359,65	0,001772	0,00100520,98	
4	1,4516,10 (19,07)		14,58	240,47	314,53	0,001571	0,00100516,50	
5	1,9018,88 (19,07)		14,58	240,47	314,53	0,001571	0,00100516,50	
6	2,2018,88 (19,07)		14,58	240,47	314,53	0,001571	0,00100516,50	
7	2,6516,10 (19,07)		14,58	240,47	314,53	0,001571	0,00100516,50	
8	3,178,78 (16,41)		14,58	287,75	323,88	0,001571	0,00100519,74	
9	3,472,51 (12,19)		14,58	467,96	391,22	0,001772	0,00100532,10	
10	3,95-10,72 (-10,72)		14,58	451,30	-331,81	0,001571	0,00140730,96	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	31,35	175,54	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	23,10	190,32	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	17,32	190,32	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	9,90	190,32	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	2,47	190,32	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-2,47	190,32	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-9,90	190,32	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-18,42	190,32	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-23,38	190,32	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-31,35	175,54	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-18,64 (-18,64)		55,35	424,87	-143,10	0,001005	0,001005	7,68
2	0,63-9,44 (-14,26)		52,53	595,36	-161,59	0,001005	0,001005	11,33
3	1,00-3,04 (-6,20)		49,70	1916,40	-239,11	0,001005	0,001005	38,56
4	1,29 0,08 (2,11)		47,59	3512,67	155,46	0,001005	0,001005	73,82
5	1,66 2,23 (2,52)		44,76	3189,49	179,53	0,001005	0,001005	71,25
6	2,04 2,34 (2,52)		41,94	3095,17	185,95	0,001005	0,001005	73,80

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41 0,68 (2,20)	39,11	3190,99	179,43	0,001005	0,00100581,58
8	2,70-1,56 (-3,73)	37,00	2262,52	-227,91	0,001005	0,00100561,15
9	3,07-5,64 (-8,51)	34,17	683,94	-170,39	0,001005	0,00100520,01
10	3,45-10,72 (-14,13)	31,35	282,40	-127,26	0,001005	0,001005 9,01

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	28,42	132,68	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	20,59	132,32	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	13,50	131,95	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	8,67	131,67	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,87	131,31	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-2,19	130,94	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-6,51	130,57	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-9,26	130,30	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-12,29	129,93	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-14,58	129,56	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-18,64 (-18,64)	55,35	424,87	-143,10	0,001005	0,001005	7,68	
2	0,63-9,44 (-14,26)	52,53	595,36	-161,59	0,001005	0,001005	11,33	
3	1,00-3,04 (-6,20)	49,70	1916,40	-239,11	0,001005	0,001005	38,56	
4	1,29 0,08 (2,11)	47,59	3512,67	155,46	0,001005	0,001005	73,82	
5	1,66 2,23 (2,52)	44,76	3189,49	179,53	0,001005	0,001005	71,25	
6	2,04 2,34 (2,52)	41,94	3095,17	185,95	0,001005	0,001005	73,80	
7	2,41 0,68 (2,20)	39,11	3190,99	179,43	0,001005	0,001005	81,58	
8	2,70-1,56 (-3,73)	37,00	2262,52	-227,91	0,001005	0,001005	61,15	
9	3,07-5,64 (-8,51)	34,17	683,94	-170,39	0,001005	0,001005	20,01	
10	3,45-10,72 (-14,13)	31,35	282,40	-127,26	0,001005	0,001005	9,01	

Verifiche taglio

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	-28,42	132,68	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-20,59	132,32	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-13,50	131,95	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-8,67	131,67	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,87	131,31	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	2,19	130,94	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	6,51	130,57	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	9,26	130,30	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	12,29	129,93	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	14,58	129,56	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1529,91 (29,91)		27,76	274,43	295,71	0,001407	0,001571	9,89
2	0,59-31,26 (-76,46)		27,76	117,36	-323,26	0,001206	0,001772	4,23
3	0,98-68,41 (-98,00)		27,76	80,11	-282,82	0,001005	0,001571	2,89
4	1,37-91,44 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
5	1,86-102,41 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
6	2,24-98,42 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
7	2,73-79,20 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
8	3,12-53,55 (-86,83)		27,76	91,11	-285,00	0,001005	0,001571	3,28
9	3,51-19,60 (-61,23)		27,76	149,40	-329,58	0,001206	0,001772	5,38
10	3,9528,12 (29,91)		27,76	274,43	295,71	0,001407	0,001571	9,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-158,04	177,36	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-109,17	192,14	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-71,47	192,14	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-37,38	192,14	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	0,65	192,14	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	27,83	192,14	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	58,34	192,14	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,12	80,38	192,14	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	100,55	192,14	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	116,07	177,36	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-23,14	(-23,14)	14,59	173,43	-275,10	0,001571	0,001407	11,89
2	0,6538,74	(86,66)	14,59	52,23	310,29	0,001772	0,001005	3,58
3	1,0077,30	(97,57)	14,59	46,21	309,12	0,001772	0,001005	3,17
4	1,4596,75	(97,57)	14,59	41,13	275,12	0,001571	0,001005	2,82
5	1,9090,23	(97,57)	14,59	41,13	275,12	0,001571	0,001005	2,82
6	2,2082,29	(95,23)	14,59	42,17	275,32	0,001571	0,001005	2,89
7	2,6564,98	(83,88)	14,59	48,08	276,49	0,001571	0,001005	3,30
8	3,1737,14	(62,87)	14,59	64,92	279,82	0,001571	0,001005	4,45
9	3,4717,06	(46,75)	14,59	99,69	319,53	0,001772	0,001005	6,83
10	3,95-21,35	(-23,14)	14,59	173,43	-275,10	0,001571	0,001407	11,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	131,74	175,55	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	115,76	190,32	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	104,58	190,32	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	-7,30	190,32	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	-21,68	190,32	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-31,26	190,32	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-45,64	190,32	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-62,15	190,32	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-71,73	190,32	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-87,17	175,55	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-29,91 (-29,91)	162,94	1145,55	-210,30	0,001005	0,001005	7,03	
2	0,63-20,94 (-25,62)	159,27	1398,96	-225,04	0,001005	0,001005	8,78	
3	1,00-14,75 (-17,79)	155,59	2059,66	-235,49	0,001005	0,001005	13,24	
4	1,29-11,78 (-13,69)	152,84	2454,83	-219,92	0,001005	0,001005	16,06	
5	1,66-9,80 (-10,37)	149,17	2868,06	-199,39	0,001005	0,001005	19,23	
6	2,04-9,83 (-10,42)	145,50	2821,36	-202,08	0,001005	0,001005	19,39	
7	2,41-11,60 (-13,18)	141,83	2393,23	-222,48	0,001005	0,001005	16,87	
8	2,70-13,90 (-16,11)	139,08	2038,89	-236,24	0,001005	0,001005	14,66	
9	3,07-18,04 (-20,94)	135,41	1474,16	-227,94	0,001005	0,001005	10,89	
10	3,45-23,14 (-26,55)	131,74	978,90	-197,29	0,001005	0,001005	7,43	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	27,78	146,67	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	20,00	146,19	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,97	145,71	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	8,19	145,36	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,46	144,88	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-2,53	144,40	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-6,77	143,93	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-9,46	143,57	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-12,39	143,09	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-14,59	142,61	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-28,12 (-28,12)	118,37	741,25	-176,08	0,001005	0,001005	6,26	
2	0,63-19,15 (-23,83)	114,70	930,44	-193,28	0,001005	0,001005	8,11	
3	1,00-12,96 (-16,00)	111,03	1621,42	-233,62	0,001005	0,001005	14,60	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,29-9,99 (-11,90)	108,28	2121,96	-233,22	0,001005	0,00100519,60
5	1,66-8,00 (-8,58)	104,61	2599,86	-213,21	0,001005	0,00100524,85
6	2,04-8,04 (-8,63)	100,94	2532,31	-216,50	0,001005	0,00100525,09
7	2,41-9,81 (-11,39)	97,27	2022,13	-236,85	0,001005	0,00100520,79
8	2,70-12,11 (-14,32)	94,52	1514,40	-229,49	0,001005	0,00100516,02
9	3,07-16,24 (-19,15)	90,84	908,55	-191,47	0,001005	0,00100510,00
10	3,45-21,35 (-24,76)	87,17	554,61	-157,52	0,001005	0,001005 6,36

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-27,78	140,88	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-20,00	140,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,97	139,92	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-8,19	139,56	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,46	139,09	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	2,53	138,61	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	6,77	138,13	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	9,46	137,77	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	12,39	137,30	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	14,59	136,82	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1526,26 (26,26)	27,57	320,32	305,08	0,001407	0,001571	11,62	
2	0,59-24,05 (-61,15)	27,57	148,53	-329,40	0,001206	0,001772	5,39	
3	0,98-54,49 (-78,68)	27,57	100,54	-286,87	0,001005	0,001571	3,65	
4	1,37-73,25 (-82,02)	27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49	
5	1,86-82,02 (-82,02)	27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49	
6	2,24-78,56 (-82,02)	27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49	
7	2,73-62,65 (-82,02)	27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49	
8	3,12-41,61 (-68,78)	27,57	116,26	-289,97	0,001005	0,001571	4,22	
9	3,51-13,95 (-47,74)	27,57	195,63	-338,69	0,001206	0,001772	7,09	
10	3,9524,71 (26,26)	27,57	320,32	305,08	0,001407	0,001571	11,62	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-130,17	177,34	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-89,63	192,11	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-58,42	192,11	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-30,27	192,11	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	0,99	192,11	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	23,20	192,11	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	47,94	192,11	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	65,62	192,11	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	81,63	192,11	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	93,80	177,34	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-20,98	(-20,98)	15,40	206,98	-281,95	0,001571	0,001407	13,44
2	0,6530,92	(71,24)	15,40	67,74	313,31	0,001772	0,001005	4,40
3	1,0063,44	(80,62)	15,40	59,56	311,72	0,001772	0,001005	3,87
4	1,4579,52	(80,62)	15,40	53,01	277,47	0,001571	0,001005	3,44
5	1,9073,52	(80,62)	15,40	53,01	277,47	0,001571	0,001005	3,44
6	2,2066,64	(77,72)	15,40	55,07	277,87	0,001571	0,001005	3,58
7	2,6551,99	(67,85)	15,40	63,46	279,53	0,001571	0,001005	4,12
8	3,1728,79	(50,12)	15,40	87,36	284,26	0,001571	0,001005	5,67
9	3,4712,18	(36,69)	15,40	137,21	326,83	0,001772	0,001005	8,91
10	3,95-19,43	(-20,98)	15,40	206,98	-281,95	0,001571	0,001407	13,44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	110,20	175,66	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	97,40	190,43	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	88,44	190,43	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	-7,58	190,43	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,90	-19,10	190,43	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-26,78	190,43	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-38,30	190,43	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-51,53	190,43	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-59,21	190,43	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-71,58	175,66	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-26,26	(-26,26)	134,20	1029,56	-201,48	0,001005	0,001005	7,67
2	0,63-17,37	(-21,99)	131,38	1315,98	-220,32	0,001005	0,001005	10,02
3	1,00-11,29	(-14,25)	128,55	2108,28	-233,72	0,001005	0,001005	16,40
4	1,29-8,40	(-10,23)	126,44	2621,38	-212,16	0,001005	0,001005	20,73
5	1,66-6,56	(-7,04)	123,61	3173,08	-180,65	0,001005	0,001005	25,67
6	2,04-6,76	(-7,47)	120,79	3052,78	-188,76	0,001005	0,001005	25,27
7	2,41-8,73	(-10,45)	117,96	2473,85	-219,13	0,001005	0,001005	20,97
8	2,70-11,20	(-13,56)	115,85	2022,84	-236,83	0,001005	0,001005	17,46
9	3,07-15,59	(-18,66)	113,02	1344,63	-222,00	0,001005	0,001005	11,90
10	3,45-20,98	(-24,59)	110,20	827,77	-184,68	0,001005	0,001005	7,51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	27,59	142,93	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	19,76	142,57	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,67	142,20	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	7,84	141,92	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,04	141,56	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-3,01	141,19	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-7,33	140,82	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-10,09	140,55	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-13,12	140,18	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-15,40	139,81	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-24,71 (-24,71)	95,58	643,56	-166,38	0,001005	0,001005	6,73	
2	0,63-15,82 (-20,44)	92,76	844,95	-186,21	0,001005	0,001005	9,11	
3	1,00-9,73 (-12,70)	89,93	1667,01	-235,37	0,001005	0,001005	18,54	
4	1,29-6,85 (-8,68)	87,82	2292,94	-226,65	0,001005	0,001005	26,11	
5	1,66-5,01 (-5,48)	84,99	2985,30	-192,65	0,001005	0,001005	35,12	
6	2,04-5,21 (-5,92)	82,17	2813,31	-202,54	0,001005	0,001005	34,24	
7	2,41-7,18 (-8,90)	79,34	2090,33	-234,37	0,001005	0,001005	26,34	
8	2,70-9,65 (-12,01)	77,23	1462,90	-227,50	0,001005	0,001005	18,94	
9	3,07-14,04 (-17,11)	74,40	784,47	-180,38	0,001005	0,001005	10,54	
10	3,45-19,43 (-23,03)	71,58	455,17	-146,46	0,001005	0,001005	6,36	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-27,59	137,91	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-19,76	137,55	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,67	137,18	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-7,84	136,90	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,04	136,54	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,01	136,17	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	7,33	135,80	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	10,09	135,53	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	13,12	135,16	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	15,40	134,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1528,12 (29,91)		27,76	274,43	295,71	0,001407	0,001571	9,89
2	0,59-19,60 (-58,56)		27,76	156,93	-331,06	0,001206	0,001772	5,65
3	0,98-53,55 (-83,97)		27,76	94,43	-285,66	0,001005	0,001571	3,40
4	1,37-79,20 (-100,29)		27,76	78,17	-282,44	0,001005	0,001571	2,82
5	1,86-98,42 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
6	2,24-102,41 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
7	2,73-91,44 (-102,42)		27,76	76,45	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
8	3,12-68,41 (-102,41)		27,76	76,46	-282,10	0,001005	0,001571	2,75
9	3,51-31,26 (-81,26)		27,76	109,93	-321,79	0,001206	0,001772	3,96
10	3,9529,91 (29,91)		27,76	274,43	295,71	0,001407	0,001571	9,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-116,07	177,36	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-94,10	192,14	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-73,47	192,14	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-50,94	192,14	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-19,70	192,14	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	8,16	192,14	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	47,16	192,14	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	82,13	192,14	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	120,76	192,14	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	158,04	177,36	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-21,35 (-23,14)		14,59	173,43	-275,10	0,001571	0,001407	11,89
2	0,6518,25 (47,72)		14,59	97,53	319,11	0,001772	0,001005	6,69
3	1,0041,21 (66,06)		14,59	69,25	313,60	0,001772	0,001005	4,75
4	1,4564,98 (83,88)		14,59	48,08	276,49	0,001571	0,001005	3,30
5	1,9082,29 (95,23)		14,59	42,17	275,32	0,001571	0,001005	2,89
6	2,2090,23 (97,57)		14,59	41,13	275,12	0,001571	0,001005	2,82

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,6596,75 (97,57)	14,59	41,13	275,12	0,001571	0,001005	2,82
8	3,1770,25 (97,57)	14,59	41,13	275,12	0,001571	0,001005	2,82
9	3,4736,80 (84,95)	14,59	53,32	310,50	0,001772	0,001005	3,66
10	3,95-23,14 (-23,14)	14,59	173,43	-275,10	0,001571	0,001407	11,89

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	87,17	175,55	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	71,20	190,32	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	60,02	190,32	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	45,64	190,32	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	31,26	190,32	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	21,68	190,32	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	7,30	190,32	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-106,71	190,32	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-116,29	190,32	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-131,74	175,55	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-28,12 (-28,12)	118,37	741,25	-176,08	0,001005	0,001005	6,26	
2	0,63-19,15 (-23,83)	114,70	930,44	-193,28	0,001005	0,001005	8,11	
3	1,00-12,96 (-16,00)	111,03	1621,42	-233,62	0,001005	0,001005	14,60	
4	1,29-9,99 (-11,90)	108,28	2121,96	-233,22	0,001005	0,001005	19,60	
5	1,66-8,00 (-8,58)	104,61	2599,86	-213,21	0,001005	0,001005	24,85	
6	2,04-8,04 (-8,63)	100,94	2532,31	-216,50	0,001005	0,001005	25,09	
7	2,41-9,81 (-11,39)	97,27	2022,13	-236,85	0,001005	0,001005	20,79	
8	2,70-12,11 (-14,32)	94,52	1514,40	-229,49	0,001005	0,001005	16,02	
9	3,07-16,24 (-19,15)	90,84	908,55	-191,47	0,001005	0,001005	10,00	
10	3,45-21,35 (-24,76)	87,17	554,61	-157,52	0,001005	0,001005	6,36	

Verifiche taglio

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	27,78	140,88	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	20,00	140,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,97	139,92	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	8,19	139,56	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,46	139,09	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-2,53	138,61	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-6,77	138,13	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-9,46	137,77	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-12,39	137,30	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-14,59	136,82	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-29,91	(-29,91)	162,94	1145,55	-210,30	0,001005	0,001005	7,03
2	0,63-20,94	(-25,62)	159,27	1398,96	-225,04	0,001005	0,001005	8,78
3	1,00-14,75	(-17,79)	155,59	2059,66	-235,49	0,001005	0,001005	13,24
4	1,29-11,78	(-13,69)	152,84	2454,83	-219,92	0,001005	0,001005	16,06
5	1,66-9,80	(-10,37)	149,17	2868,06	-199,39	0,001005	0,001005	19,23
6	2,04-9,83	(-10,42)	145,50	2821,36	-202,08	0,001005	0,001005	19,39
7	2,41-11,60	(-13,18)	141,83	2393,23	-222,48	0,001005	0,001005	16,87
8	2,70-13,90	(-16,11)	139,08	2038,89	-236,24	0,001005	0,001005	14,66
9	3,07-18,04	(-20,94)	135,41	1474,16	-227,94	0,001005	0,001005	10,89
10	3,45-23,14	(-26,55)	131,74	978,90	-197,29	0,001005	0,001005	7,43

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-27,78	146,67	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-20,00	146,19	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,97	145,71	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-8,19	145,36	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,46	144,88	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	2,53	144,40	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	6,77	143,93	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	2,70	9,46	143,57	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	12,39	143,09	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	14,59	142,61	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1524,71 (26,26)		27,57	320,32	305,08	0,001407	0,001571	111,62
2	0,59-13,95 (-45,64)		27,57	205,83	-340,70	0,001206	0,001772	7,46
3	0,98-41,61 (-66,51)		27,57	120,57	-290,83	0,001005	0,001571	4,37
4	1,37-62,65 (-80,05)		27,57	98,70	-286,50	0,001005	0,001571	3,58
5	1,86-78,56 (-82,02)		27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49
6	2,24-82,02 (-82,02)		27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49
7	2,73-73,25 (-82,02)		27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49
8	3,12-54,49 (-82,02)		27,57	96,15	-286,00	0,001005	0,001571	3,49
9	3,51-24,05 (-65,09)		27,57	138,72	-327,47	0,001206	0,001772	5,03
10	3,9526,26 (26,26)		27,57	320,32	305,08	0,001407	0,001571	111,62

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-93,80	177,34	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-76,56	192,11	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-60,15	192,11	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-42,02	192,11	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-16,64	192,11	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	6,15	192,11	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	38,24	192,11	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	67,14	192,11	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	99,14	192,11	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	130,17	177,34	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-19,43 (-20,98)		15,40	206,98	-281,95	0,001571	0,001407	13,44
2	0,65	13,16 (37,50)	15,40	134,00	326,21	0,001772	0,001005	8,70
3	1,00	32,17 (52,79)	15,40	92,84	318,20	0,001772	0,001005	6,03
4	1,45	51,99 (67,85)	15,40	63,46	279,53	0,001571	0,001005	4,12
5	1,90	66,64 (77,72)	15,40	55,07	277,87	0,001571	0,001005	3,58
6	2,20	73,52 (80,62)	15,40	53,01	277,47	0,001571	0,001005	3,44
7	2,65	79,52 (80,62)	15,40	53,01	277,47	0,001571	0,001005	3,44
8	3,17	77,49 (80,62)	15,40	53,01	277,47	0,001571	0,001005	3,44
9	3,47	72,29 (69,79)	15,40	69,21	313,60	0,001772	0,001005	4,49
10	3,95	20,98 (-20,98)	15,40	206,98	-281,95	0,001571	0,001407	13,44

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	71,58	175,66	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	58,78	190,43	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	49,82	190,43	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	38,30	190,43	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	26,78	190,43	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	19,10	190,43	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	7,58	190,43	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-90,15	190,43	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-97,83	190,43	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-110,20	175,66	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-24,71 (-24,71)		95,58	643,56	-166,38	0,001005	0,001005	6,73
2	0,63-15,82 (-20,44)		92,76	844,95	-186,21	0,001005	0,001005	9,11
3	1,00-9,73 (-12,70)		89,93	1667,01	-235,37	0,001005	0,001005	18,54

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,29-6,85 (-8,68)	87,82	2292,94	-226,65	0,001005	0,00100526,11
5	1,66-5,01 (-5,48)	84,99	2985,30	-192,65	0,001005	0,00100535,12
6	2,04-5,21 (-5,92)	82,17	2813,31	-202,54	0,001005	0,00100534,24
7	2,41-7,18 (-8,90)	79,34	2090,33	-234,37	0,001005	0,00100526,34
8	2,70-9,65 (-12,01)	77,23	1462,90	-227,50	0,001005	0,00100518,94
9	3,07-14,04 (-17,11)	74,40	784,47	-180,38	0,001005	0,00100510,54
10	3,45-19,43 (-23,03)	71,58	455,17	-146,46	0,001005	0,001005 6,36

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	27,59	137,91	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	19,76	137,55	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,67	137,18	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	7,84	136,90	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,04	136,54	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-3,01	136,17	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-7,33	135,80	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-10,09	135,53	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-13,12	135,16	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-15,40	134,79	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-26,26 (-26,26)	134,20	1029,56	-201,48	0,001005	0,001005	7,67	
2	0,63-17,37 (-21,99)	131,38	1315,98	-220,32	0,001005	0,001005	10,02	
3	1,00-11,29 (-14,25)	128,55	2108,28	-233,72	0,001005	0,001005	16,40	
4	1,29-8,40 (-10,23)	126,44	2621,38	-212,16	0,001005	0,001005	20,73	
5	1,66-6,56 (-7,04)	123,61	3173,08	-180,65	0,001005	0,001005	25,67	
6	2,04-6,76 (-7,47)	120,79	3052,78	-188,76	0,001005	0,001005	25,27	
7	2,41-8,73 (-10,45)	117,96	2473,85	-219,13	0,001005	0,001005	20,97	
8	2,70-11,20 (-13,56)	115,85	2022,84	-236,83	0,001005	0,001005	17,46	
9	3,07-15,59 (-18,66)	113,02	1344,63	-222,00	0,001005	0,001005	11,90	
10	3,45-20,98 (-24,59)	110,20	827,77	-184,68	0,001005	0,001005	7,51	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-27,59	142,93	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-19,76	142,57	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,67	142,20	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-7,84	141,92	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,04	141,56	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,01	141,19	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	7,33	140,82	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	10,09	140,55	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	13,12	140,18	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	15,40	139,81	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1523,84 (23,84)		22,76	284,31	297,73	0,001407	0,001571	12,49
2	0,59-22,88 (-58,93)		22,76	125,48	-324,86	0,001206	0,001772	5,51
3	0,98-53,38 (-79,07)		22,76	81,51	-283,10	0,001005	0,001571	3,58
4	1,37-74,25 (-88,35)		22,76	72,49	-281,32	0,001005	0,001571	3,18
5	1,86-87,20 (-88,35)		22,76	72,49	-281,32	0,001005	0,001571	3,18
6	2,24-87,20 (-88,35)		22,76	72,49	-281,32	0,001005	0,001571	3,18
7	2,73-74,25 (-88,35)		22,76	72,49	-281,32	0,001005	0,001571	3,18
8	3,12-53,38 (-82,28)		22,76	78,14	-282,44	0,001005	0,001571	3,43
9	3,51-22,88 (-62,23)		22,76	118,31	-323,44	0,001206	0,001772	5,20
10	3,9523,84 (23,84)		22,76	284,31	297,73	0,001407	0,001571	12,49

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-117,53	176,67	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-87,08	191,45	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-62,05	191,45	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-37,76	191,45	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,86	-8,06	191,45	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	15,54	191,45	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	45,36	191,45	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	69,81	191,45	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	95,05	191,45	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	117,53	176,67	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-20,99 (-20,99)		12,04	155,76	-271,50	0,001571	0,001407	12,93
2	0,6521,08 (53,69)		12,04	70,39	313,83	0,001772	0,001005	5,84
3	1,0047,34 (76,84)		12,04	48,52	309,57	0,001772	0,001005	4,03
4	1,4577,24 (102,75)		12,04	32,04	273,32	0,001571	0,001005	2,66
5	1,90102,80 (110,35)		12,04	29,78	272,87	0,001571	0,001005	2,47
6	2,20102,80 (110,35)		12,04	29,78	272,87	0,001571	0,001005	2,47
7	2,6577,24 (102,75)		12,04	32,04	273,32	0,001571	0,001005	2,66
8	3,1742,54 (72,64)		12,04	45,77	276,03	0,001571	0,001005	3,80
9	3,4719,76 (52,53)		12,04	72,03	314,15	0,001772	0,001005	5,98
10	3,95-20,99 (-20,99)		12,04	155,76	-271,50	0,001571	0,001407	12,93

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	89,50	175,20	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	78,78	189,97	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	71,27	189,97	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	61,62	189,97	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	51,97	189,97	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-51,97	189,97	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-61,62	189,97	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-72,70	189,97	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-79,14	189,97	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-89,51	175,20	0,00	0,00	0,000201

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-23,84 (-23,84)	120,71	1013,50	-200,15	0,001005	0,001005	8,40	
2	0,63-16,58 (-20,30)	117,03	1246,78	-216,25	0,001005	0,001005	10,65	
3	1,00-11,78 (-14,06)	113,36	1929,89	-239,31	0,001005	0,001005	17,02	
4	1,29-9,62 (-10,93)	110,61	2293,11	-226,64	0,001005	0,001005	20,73	
5	1,66-8,43 (-8,61)	106,94	2629,18	-211,78	0,001005	0,001005	24,59	
6	2,04-8,93 (-9,70)	103,27	2375,85	-223,20	0,001005	0,001005	23,01	
7	2,41-10,83 (-12,39)	99,60	1923,63	-239,22	0,001005	0,001005	19,31	
8	2,70-13,00 (-15,04)	96,85	1466,05	-227,63	0,001005	0,001005	15,14	
9	3,07-16,68 (-19,20)	93,18	943,43	-194,36	0,001005	0,001005	10,13	
10	3,45-20,99 (-23,81)	89,50	614,57	-163,50	0,001005	0,001005	6,87	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	22,78	141,18	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	15,89	140,70	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	9,74	140,22	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	5,63	139,87	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,79	139,39	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-3,31	138,91	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-6,66	138,44	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-8,69	138,08	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-10,74	137,60	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-12,04	137,12	0,00	0,00	0,000000

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

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-23,84 (-23,84)		120,70	1013,50	-200,15	0,001005	0,001005	8,40
2	0,63-16,58 (-20,30)		117,03	1246,78	-216,25	0,001005	0,001005	10,65
3	1,00-11,78 (-14,06)		113,36	1929,89	-239,31	0,001005	0,001005	17,02
4	1,29-9,62 (-10,93)		110,61	2293,11	-226,64	0,001005	0,001005	20,73
5	1,66-8,43 (-8,61)		106,94	2629,18	-211,78	0,001005	0,001005	24,59
6	2,04-8,93 (-9,70)		103,27	2375,85	-223,20	0,001005	0,001005	23,01
7	2,41-10,83 (-12,39)		99,60	1923,63	-239,22	0,001005	0,001005	19,31
8	2,70-13,00 (-15,04)		96,85	1466,05	-227,63	0,001005	0,001005	15,14
9	3,07-16,68 (-19,20)		93,18	943,43	-194,36	0,001005	0,001005	10,13
10	3,45-20,99 (-23,81)		89,50	614,57	-163,50	0,001005	0,001005	6,87

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-22,78	141,18	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-15,89	140,70	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-9,74	140,22	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-5,63	139,87	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,79	139,39	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,31	138,91	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	6,66	138,44	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	8,69	138,08	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	10,74	137,60	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	12,04	137,12	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1520,59 (20,59)		22,30	333,14	307,69	0,001407	0,001571	14,94
2	0,59-17,19 (-46,37)		22,30	159,45	-331,56	0,001206	0,001772	7,15
3	0,98-41,86 (-62,66)		22,30	102,20	-287,19	0,001005	0,001571	4,58
4	1,37-58,75 (-70,16)		22,30	90,54	-284,89	0,001005	0,001571	4,06
5	1,86-69,23 (-70,16)		22,30	90,54	-284,89	0,001005	0,001571	4,06
6	2,24-69,23 (-70,16)		22,30	90,54	-284,89	0,001005	0,001571	4,06

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,73-58,75 (-70,16)	22,30	90,54	-284,89	0,001005	0,001571	4,06
8	3,12-41,86 (-65,23)	22,30	97,87	-286,34	0,001005	0,001571	4,39
9	3,51-17,19 (-49,01)	22,30	150,01	-329,69	0,001206	0,001772	6,73
10	3,9520,59 (20,59)	22,30	333,14	307,69	0,001407	0,001571	14,94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-95,06	176,61	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-70,47	191,38	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-50,24	191,38	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-30,59	191,38	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-6,55	191,38	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	12,55	191,38	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	36,67	191,38	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	56,45	191,38	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	76,85	191,38	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	95,06	176,61	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-18,72 (-18,72)	12,25	181,04	-276,66	0,001571	0,001407	14,78	
2	0,6516,02 (43,07)	12,25	90,37	317,72	0,001772	0,001005	7,38	
3	1,0037,88 (62,54)	12,25	61,12	312,02	0,001772	0,001005	4,99	
4	1,4563,02 (84,61)	12,25	39,80	274,85	0,001571	0,001005	3,25	
5	1,9084,81 (91,34)	12,25	36,79	274,26	0,001571	0,001005	3,00	
6	2,2084,81 (91,34)	12,25	36,79	274,26	0,001571	0,001005	3,00	
7	2,6563,02 (84,61)	12,25	39,80	274,85	0,001571	0,001005	3,25	
8	3,1733,87 (58,99)	12,25	57,82	278,42	0,001571	0,001005	4,72	
9	3,4714,92 (42,09)	12,25	92,60	318,15	0,001772	0,001005	7,56	
10	3,95-18,72 (-18,72)	12,25	181,04	-276,66	0,001571	0,001407	14,78	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	73,60	175,22	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	65,35	190,00	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	59,58	190,00	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	52,15	190,00	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	44,72	190,00	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-44,72	190,00	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-52,15	190,00	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-60,67	190,00	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-65,62	190,00	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-73,60	175,22	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-20,59	(-20,59)	97,60	906,71	-191,32	0,001005	0,001005	9,29
2	0,63-13,50	(-17,12)	94,78	1172,78	-211,90	0,001005	0,001005	12,37
3	1,00-8,85	(-11,04)	91,95	1984,16	-238,23	0,001005	0,001005	21,58
4	1,29-6,79	(-8,02)	89,84	2460,11	-219,70	0,001005	0,001005	27,38
5	1,66-5,72	(-5,83)	87,01	2925,06	-196,11	0,001005	0,001005	33,62
6	2,04-6,33	(-7,16)	84,19	2539,82	-216,13	0,001005	0,001005	30,17
7	2,41-8,32	(-9,94)	81,36	1957,90	-239,19	0,001005	0,001005	24,06
8	2,70-10,57	(-12,66)	79,25	1412,45	-225,56	0,001005	0,001005	17,82
9	3,07-14,33	(-16,89)	76,42	840,77	-185,87	0,001005	0,001005	11,00
10	3,45-18,72	(-20,59)	73,60	567,64	-158,83	0,001005	0,001005	7,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	22,31	138,18	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	15,48	137,81	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	9,38	137,44	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	5,29	137,17	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,48	136,80	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

6	2,04	-3,58	136,43	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-6,91	136,06	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-8,92	135,79	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-10,96	135,42	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-12,25	135,06	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 12 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-20,59	(-20,59)	97,60	906,71	-191,32	0,001005	0,001005	9,29
2	0,63-13,50	(-17,12)	94,78	1172,78	-211,90	0,001005	0,001005	12,37
3	1,00-8,85	(-11,04)	91,95	1984,16	-238,23	0,001005	0,001005	21,58
4	1,29-6,79	(-8,02)	89,84	2460,11	-219,70	0,001005	0,001005	27,38
5	1,66-5,72	(-5,83)	87,01	2925,06	-196,11	0,001005	0,001005	33,62
6	2,04-6,33	(-7,16)	84,19	2539,82	-216,13	0,001005	0,001005	30,17
7	2,41-8,32	(-9,94)	81,36	1957,90	-239,19	0,001005	0,001005	24,06
8	2,70-10,57	(-12,66)	79,25	1412,45	-225,56	0,001005	0,001005	17,82
9	3,07-14,33	(-16,89)	76,42	840,77	-185,87	0,001005	0,001005	11,00
10	3,45-18,72	(-20,59)	73,60	567,64	-158,83	0,001005	0,001005	7,71

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-22,31	138,18	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-15,48	137,81	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-9,38	137,44	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-5,29	137,17	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,48	136,80	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,58	136,43	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	6,91	136,06	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	8,92	135,79	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	10,96	135,42	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	12,25	135,06	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1532,07 (32,15)		25,22	223,96	285,41	0,001407	0,001571	8,88
2	0,59-31,97 (-82,00)		25,22	98,27	-319,49	0,001206	0,001772	3,90
3	0,98-74,43 (-110,74)		25,22	63,68	-279,58	0,001005	0,001571	2,52
4	1,37-104,07 (-125,34)		25,22	55,96	-278,05	0,001005	0,001571	2,22
5	1,86-123,24 (-125,34)		25,22	55,96	-278,05	0,001005	0,001571	2,22
6	2,24-124,22 (-125,34)		25,22	55,96	-278,05	0,001005	0,001571	2,22
7	2,73-107,07 (-125,34)		25,22	55,96	-278,05	0,001005	0,001571	2,22
8	3,12-78,12 (-118,59)		25,22	59,28	-278,71	0,001005	0,001571	2,35
9	3,51-34,98 (-91,02)		25,22	87,97	-317,46	0,001206	0,001772	3,49
10	3,9532,15 (32,15)		25,22	223,96	285,41	0,001407	0,001571	8,88

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-160,39	177,01	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-120,86	191,79	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-87,72	191,79	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-54,99	191,79	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-14,11	191,79	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	19,08	191,79	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	61,92	191,79	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	97,77	191,79	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	135,38	191,79	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	170,08	177,01	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-21,35 (-21,42)		9,58	117,99	-263,79	0,001571	0,00140712,31	
2	0,6542,52 (91,04)		9,58	32,25	306,40	0,001772	0,001005	3,37
3	1,0084,04 (91,04)		9,58	32,25	306,40	0,001772	0,001005	3,37
4	1,4589,69 (91,04)		9,58	28,70	272,66	0,001571	0,001005	3,00
5	1,9090,99 (91,04)		9,58	28,70	272,66	0,001571	0,001005	3,00
6	2,2089,44 (91,04)		9,58	28,70	272,66	0,001571	0,001005	3,00
7	2,6583,51 (90,97)		9,58	28,72	272,66	0,001571	0,001005	3,00
8	3,1771,33 (83,38)		9,58	31,39	273,19	0,001571	0,001005	3,28
9	3,4745,39 (91,04)		9,58	32,25	306,40	0,001772	0,001005	3,37
10	3,95-21,42 (-21,42)		9,58	117,99	-263,79	0,001571	0,00140712,31	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	133,10	174,86	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	122,38	189,63	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	17,37	189,63	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	7,72	189,63	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	-1,93	189,63	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-8,37	189,63	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-18,02	189,63	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-29,10	189,63	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-133,04	189,63	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-143,41	174,86	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-32,07 (-32,07)		164,30	1034,27	-201,87	0,001005	0,001005	6,29
2	0,63-23,89 (-28,18)		160,63	1225,57	-215,00	0,001005	0,001005	7,63
3	1,00-18,15 (-21,01)		156,96	1770,12	-236,95	0,001005	0,001005	11,28
4	1,29-15,30 (-17,19)		154,21	2099,41	-234,04	0,001005	0,001005	13,61
5	1,66-13,19 (-13,95)		150,54	2398,96	-222,24	0,001005	0,001005	15,94
6	2,04-12,76 (-12,95)		146,87	2480,93	-218,84	0,001005	0,001005	16,89

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41-13,73 (-14,71)	143,20	2231,09	-229,22	0,001005	0,00100515,58
8	2,70-15,21 (-16,67)	140,44	2001,93	-237,59	0,001005	0,00100514,25
9	3,07-17,96 (-19,90)	136,77	1600,02	-232,79	0,001005	0,00100511,70
10	3,45-21,35 (-23,59)	133,10	1207,04	-213,91	0,001005	0,001005 9,07

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	25,24	146,85	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	18,35	146,37	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,21	145,89	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	8,09	145,53	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	3,25	145,06	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-0,85	144,58	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-4,20	144,10	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-6,23	143,75	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,28	143,27	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-9,58	142,79	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 13 - SLU (Caso A1-M1)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-32,15 (-32,15)	174,61	1140,75	-210,01	0,001005	0,001005	6,53	
2	0,63-23,96 (-28,26)	170,94	1342,15	-221,86	0,001005	0,001005	7,85	
3	1,00-18,23 (-21,09)	167,27	1894,02	-238,78	0,001005	0,001005	11,32	
4	1,29-15,37 (-17,27)	164,51	2196,24	-230,52	0,001005	0,001005	13,35	
5	1,66-13,26 (-14,02)	160,84	2500,73	-218,01	0,001005	0,001005	15,55	
6	2,04-12,83 (-13,03)	157,17	2582,08	-214,08	0,001005	0,001005	16,43	
7	2,41-13,80 (-14,79)	153,50	2334,65	-224,92	0,001005	0,001005	15,21	
8	2,70-15,29 (-16,74)	150,75	2105,20	-233,83	0,001005	0,001005	13,97	
9	3,07-18,04 (-19,98)	147,08	1741,51	-236,53	0,001005	0,001005	11,84	
10	3,45-21,42 (-23,66)	143,41	1345,72	-222,07	0,001005	0,001005	9,38	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-25,24	148,19	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-18,35	147,71	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,21	147,23	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-8,09	146,87	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-3,25	146,40	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	0,85	145,92	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	4,20	145,44	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	6,23	145,08	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,28	144,61	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	9,58	144,13	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1527,73	(27,79)	24,43	256,74	292,10	0,001407	0,001571	110,51
2	0,59-25,06	(-66,36)	24,43	119,13	-323,61	0,001206	0,001772	4,88
3	0,98-60,10	(-90,11)	24,43	76,48	-282,11	0,001005	0,001571	3,13
4	1,37-84,59	(-102,22)	24,43	66,97	-280,23	0,001005	0,001571	2,74
5	1,86-100,47	(-102,22)	24,43	66,97	-280,23	0,001005	0,001571	2,74
6	2,24-101,31	(-102,22)	24,43	66,97	-280,23	0,001005	0,001571	2,74
7	2,73-87,19	(-102,22)	24,43	66,97	-280,23	0,001005	0,001571	2,74
8	3,12-63,30	(-96,70)	24,43	70,99	-281,02	0,001005	0,001571	2,91
9	3,51-27,67	(-73,96)	24,43	106,04	-321,02	0,001206	0,001772	4,34
10	3,9527,79	(27,79)	24,43	256,74	292,10	0,001407	0,001571	110,51

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-132,21	176,90	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-99,75	191,68	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-72,49	191,68	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-45,52	191,68	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-11,80	191,68	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	15,62	191,68	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,73	51,03	191,68	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	80,68	191,68	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	111,81	191,68	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	140,61	176,90	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-19,03 (-19,09)		10,12	142,42	-268,77	0,001571	0,001407	14,08
2	0,6534,60 (74,69)		10,12	41,75	308,25	0,001772	0,001005	4,13
3	1,0069,69 (74,69)		10,12	41,75	308,25	0,001772	0,001005	4,13
4	1,4573,81 (74,69)		10,12	37,16	274,33	0,001571	0,001005	3,67
5	1,9074,58 (74,69)		10,12	37,16	274,33	0,001571	0,001005	3,67
6	2,2073,24 (74,69)		10,12	37,16	274,33	0,001571	0,001005	3,67
7	2,6568,45 (74,40)		10,12	37,31	274,36	0,001571	0,001005	3,69
8	3,1758,82 (68,30)		10,12	40,74	275,04	0,001571	0,001005	4,03
9	3,4737,13 (74,69)		10,12	41,75	308,25	0,001772	0,001005	4,13
10	3,95-19,09 (-19,09)		10,12	142,42	-268,77	0,001571	0,001407	14,08

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	111,39	174,93	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	103,14	189,70	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	12,86	189,70	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	5,44	189,70	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	-1,99	189,70	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-6,94	189,70	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-14,36	189,70	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-22,89	189,70	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-112,34	189,70	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-120,31	174,93	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-27,73 (-27,73)	135,39	952,73	-195,13	0,001005	0,001005	7,04	
2	0,63-19,83 (-23,95)	132,56	1172,56	-211,88	0,001005	0,001005	8,85	
3	1,00-14,37 (-17,07)	129,74	1805,12	-237,47	0,001005	0,001005	13,91	
4	1,29-11,71 (-13,45)	127,62	2189,92	-230,75	0,001005	0,001005	17,16	
5	1,66-9,84 (-10,45)	124,80	2565,20	-214,90	0,001005	0,001005	20,55	
6	2,04-9,64 (-9,98)	121,97	2603,03	-213,06	0,001005	0,001005	21,34	
7	2,41-10,84 (-11,96)	119,15	2268,74	-227,66	0,001005	0,001005	19,04	
8	2,70-12,48 (-14,07)	117,03	1982,33	-238,30	0,001005	0,001005	16,94	
9	3,07-15,44 (-17,50)	114,21	1491,52	-228,61	0,001005	0,001005	13,06	
10	3,45-19,03 (-21,40)	111,39	1063,60	-204,30	0,001005	0,001005	9,55	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	24,45	143,09	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	17,61	142,72	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	11,51	142,35	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	7,42	142,08	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	2,62	141,71	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,45	141,34	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-4,78	140,98	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-6,79	140,70	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,82	140,33	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-10,12	139,97	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 14 - SLU (Caso A2-M2)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
----	---	---	---	----------------	----------------	-----------------	-----------------	----

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25-27,79 (-27,79)	144,31	1058,65	-203,89	0,001005	0,001005	7,34
2	0,63-19,90 (-24,02)	141,49	1288,17	-218,68	0,001005	0,001005	9,10
3	1,00-14,44 (-17,13)	138,67	1937,80	-239,43	0,001005	0,001005	13,97
4	1,29-11,78 (-13,51)	136,55	2291,10	-226,73	0,001005	0,001005	16,78
5	1,66-9,91 (-10,52)	133,73	2667,96	-209,90	0,001005	0,001005	19,95
6	2,04-9,71 (-10,05)	130,90	2708,45	-207,93	0,001005	0,001005	20,69
7	2,41-10,90 (-12,02)	128,08	2377,32	-223,14	0,001005	0,001005	18,56
8	2,70-12,55 (-14,13)	125,96	2089,03	-234,42	0,001005	0,001005	16,58
9	3,07-15,51 (-17,57)	123,14	1643,04	-234,45	0,001005	0,001005	13,34
10	3,45-19,09 (-21,46)	120,31	1195,39	-213,23	0,001005	0,001005	9,94

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-24,45	144,25	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-17,61	143,88	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-11,51	143,51	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-7,42	143,24	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-2,62	142,87	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,45	142,50	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	4,78	142,14	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	6,79	141,86	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,82	141,50	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	10,12	141,13	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	19,51 (19,51)	18,58	283,25	297,51	0,001407	0,001571	15,25
2	0,59	-17,83 (-17,83)	18,85	401,04	-379,20	0,001206	0,001772	21,27
3	0,98	-15,66 (-28,21)	19,10	208,65	-308,24	0,001005	0,001571	10,93
4	1,37	-26,25 (-34,73)	19,34	167,08	-300,02	0,001005	0,001571	8,64
5	1,86	-34,03 (-35,72)	19,65	164,78	-299,57	0,001005	0,001571	8,39
6	2,24	-35,72 (-35,72)	19,89	167,07	-300,02	0,001005	0,001571	8,40
7	2,73	-31,82 (-35,72)	20,19	169,95	-300,59	0,001005	0,001571	8,42

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,12-23,60 (-35,72)	20,44	172,26	-301,05	0,001005	0,001571	8,43
9	3,51-10,52 (-28,08)	20,68	258,54	-351,10	0,001206	0,001772	12,50
10	3,9510,65 (19,51)	20,96	329,72	307,00	0,001407	0,001571	115,73

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-51,05	176,10	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-39,95	190,91	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-30,33	190,94	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-20,48	190,98	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-7,71	191,02	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	3,00	191,05	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	17,22	191,09	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	29,41	191,13	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	42,43	191,16	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	54,06	176,43	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-4,37 (-11,02)		7,08	177,33	-275,90	0,001571	0,001407	25,04
2	0,658,11 (16,77)		7,39	144,75	328,30	0,001772	0,001005	19,58
3	1,0014,44 (20,75)		7,61	118,58	323,21	0,001772	0,001005	15,57
4	1,4519,66 (21,61)		7,90	105,16	287,78	0,001571	0,001005	13,32
5	1,9021,61 (21,61)		8,18	109,22	288,58	0,001571	0,001005	13,36
6	2,2021,08 (21,61)		8,36	111,93	289,12	0,001571	0,001005	13,38
7	2,6517,56 (21,61)		8,65	116,03	289,93	0,001571	0,001005	13,42
8	3,179,48 (17,69)		8,97	150,50	296,74	0,001571	0,001005	16,78
9	3,472,80 (13,02)		9,16	244,57	347,73	0,001772	0,001005	26,71
10	3,95-11,02 (-11,02)		9,46	249,58	-290,64	0,001571	0,001407	26,38

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	29,00	174,51	0,00	0,00	0,000201

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

2	0,65	20,91	189,33	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	15,25	189,36	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	7,96	189,40	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	0,68	189,43	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-4,18	189,46	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-11,46	189,50	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-19,83	189,54	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-24,68	189,57	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-32,51	174,84	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-19,51	(-19,51)	52,40	367,04	-136,67	0,001005	0,001005	7,00
2	0,63-11,79	(-15,93)	49,65	457,30	-146,70	0,001005	0,001005	9,21
3	1,00-6,11	(-9,04)	46,90	1056,14	-203,68	0,001005	0,001005	22,52
4	1,29-3,07	(-5,19)	44,83	2040,99	-236,17	0,001005	0,001005	45,52
5	1,66-0,47	(-1,61)	42,08	3682,10	-141,05	0,001005	0,001005	87,50
6	2,04 0,67	(0,76)	39,33	3995,51	77,41	0,001005	0,001005	101,60
7	2,41 0,57	(0,76)	36,57	3982,74	82,97	0,001005	0,001005	108,89
8	2,70-0,19	(-1,04)	34,51	3902,62	-117,88	0,001005	0,001005	113,09
9	3,07-1,95	(-3,27)	31,76	2225,55	-229,45	0,001005	0,001005	70,08
10	3,45-4,37	(-6,02)	29,00	931,02	-193,33	0,001005	0,001005	32,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	23,44	132,30	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	17,70	131,94	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	12,53	131,58	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	9,04	131,32	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	4,87	130,96	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,28	130,60	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-1,74	130,24	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-3,62	129,97	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

9	3,07	-5,64	129,62	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-7,08	129,26	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 15 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-10,65 (-11,02)		55,90	1017,15	-200,46	0,001005	0,001005	18,19
2	0,63-5,57 (-8,14)		53,15	1493,96	-228,70	0,001005	0,001005	28,11
3	1,00-2,32 (-3,82)		50,40	2731,77	-206,79	0,001005	0,001005	54,20
4	1,29-0,96 (-1,74)		48,33	3750,12	-134,71	0,001005	0,001005	77,59
5	1,66-0,40 (-0,46)		45,58	4078,05	-41,44	0,001005	0,001005	89,47
6	2,04-1,08 (-1,85)		42,83	3542,88	-153,04	0,001005	0,001005	82,72
7	2,41-2,79 (-4,13)		40,08	2226,74	-229,40	0,001005	0,001005	55,56
8	2,70-4,62 (-6,29)		38,01	1338,80	-221,66	0,001005	0,001005	35,22
9	3,07-7,60 (-9,61)		35,26	591,11	-161,17	0,001005	0,001005	16,77
10	3,45-11,02 (-11,02)		32,51	420,88	-142,65	0,001005	0,001005	12,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-16,12	132,75	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-10,97	132,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-6,38	132,04	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-3,32	131,77	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,26	131,41	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,27	131,06	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	5,71	130,70	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	7,16	130,43	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,60	130,07	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	9,46	129,71	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1520,73 (20,73)		19,01	270,40	294,89	0,001407	0,001571	14,22
2	0,59-0,99 (-18,31)		19,29	398,93	-378,78	0,001206	0,001772	20,68
3	0,98-16,07 (-29,29)		19,53	205,02	-307,53	0,001005	0,001571	10,50
4	1,37-27,26 (-36,27)		19,77	163,16	-299,25	0,001005	0,001571	8,25
5	1,86-35,58 (-37,51)		20,08	159,81	-298,59	0,001005	0,001571	7,96
6	2,24-37,51 (-37,51)		20,32	161,98	-299,01	0,001005	0,001571	7,97
7	2,73-33,65 (-37,51)		20,63	164,71	-299,55	0,001005	0,001571	7,99
8	3,12-25,19 (-37,51)		20,87	166,89	-299,98	0,001005	0,001571	8,00
9	3,51-11,61 (-29,91)		21,11	246,05	-348,63	0,001206	0,001772	11,65
10	3,9510,49 (20,73)		21,39	313,28	303,64	0,001407	0,001571	14,65

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-53,21	176,16	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-41,85	190,97	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-31,95	191,00	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-21,76	191,03	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-8,49	191,08	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	2,70	191,11	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	17,62	191,15	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	30,46	191,19	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	44,21	191,22	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	56,55	176,48	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-4,20 (-11,61)		7,31	173,39	-275,09	0,001571	0,001407	23,70
2	0,658,70 (17,63)		7,63	141,76	327,72	0,001772	0,001005	18,58
3	1,0015,22 (21,72)		7,85	116,61	322,82	0,001772	0,001005	14,86
4	1,4520,59 (22,55)		8,13	103,64	287,48	0,001571	0,001005	12,75

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,9022,55 (22,55)	8,41	107,52	288,25	0,001571	0,00100512,78
6	2,2021,96 (22,55)	8,60	110,12	288,76	0,001571	0,00100512,81
7	2,6518,25 (22,55)	8,88	114,03	289,53	0,001571	0,00100512,84
8	3,179,79 (18,37)	9,20	148,52	296,35	0,001571	0,00100516,14
9	3,472,81 (13,48)	9,39	241,91	347,21	0,001772	0,00100525,76
10	3,95-11,61 (-11,61)	9,69	241,39	-288,97	0,001571	0,00140724,90

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	30,00	174,54	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	21,59	189,36	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	15,70	189,39	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	8,14	189,43	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	0,57	189,47	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-4,47	189,49	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-12,04	189,53	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-20,72	189,58	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-25,77	189,60	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-33,89	174,87	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-20,73 (-20,73)	54,60	356,97	-135,55	0,001005	0,001005	6,54	
2	0,63-12,62 (-16,98)	51,70	441,16	-144,91	0,001005	0,001005	8,53	
3	1,00-6,62 (-9,74)	48,81	995,99	-198,71	0,001005	0,001005	20,41	
4	1,29-3,38 (-5,65)	46,64	1971,08	-238,71	0,001005	0,001005	42,26	
5	1,66-0,55 (-1,81)	43,74	3593,51	-148,99	0,001005	0,001005	58,15	
6	2,04 0,75 (0,90)	40,85	3971,87	87,71	0,001005	0,001005	59,23	
7	2,41 0,75 (0,90)	37,96	3957,31	94,05	0,001005	0,001005	104,26	
8	2,70 0,03 (0,86)	35,78	3955,31	94,92	0,001005	0,001005	110,53	
9	3,07-1,73 (-3,07)	32,89	2387,78	-222,71	0,001005	0,001005	57,60	
10	3,45-4,20 (-5,91)	30,00	1017,11	-200,45	0,001005	0,001005	33,91	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	24,54	132,58	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	18,64	132,21	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	13,32	131,83	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	9,70	131,55	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	5,38	131,17	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	1,64	130,80	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-1,54	130,42	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-3,54	130,14	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-5,72	129,76	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-7,31	129,39	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 16 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-10,49	(-11,61)	58,49	1005,51	-199,49	0,001005	0,001005	17,19
2	0,63-5,50	(-8,01)	55,60	1621,63	-233,62	0,001005	0,001005	29,17
3	1,00-2,34	(-3,78)	52,71	2820,73	-202,12	0,001005	0,001005	53,52
4	1,29-1,04	(-1,76)	50,54	3779,99	-131,93	0,001005	0,001005	74,80
5	1,66-0,57	(-0,69)	47,64	4039,28	-58,34	0,001005	0,001005	84,78
6	2,04-1,34	(-2,16)	44,75	3401,00	-164,39	0,001005	0,001005	76,00
7	2,41-3,14	(-4,53)	41,85	2146,69	-232,32	0,001005	0,001005	51,29
8	2,70-5,03	(-6,76)	39,68	1281,30	-218,28	0,001005	0,001005	32,29
9	3,07-8,10	(-10,17)	36,79	578,62	-159,92	0,001005	0,001005	15,73
10	3,45-11,61	(-11,61)	33,89	414,57	-141,95	0,001005	0,001005	12,23

erifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-15,89	133,09	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-10,73	132,72	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-6,15	132,34	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-3,08	132,06	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,66	0,50	131,68	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	3,51	131,30	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	5,95	130,93	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	7,40	130,65	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,83	130,27	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	9,69	129,89	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1523,00 (23,00)		24,18	320,86	305,19	0,001407	0,001571	113,27
2	0,591,28 (18,66)		24,46	370,80	282,88	0,001206	0,001772	15,16
3	0,98-13,88 (-27,21)		24,70	295,39	-325,39	0,001005	0,001571	111,96
4	1,37-25,18 (-34,32)		24,95	226,61	-311,79	0,001005	0,001571	9,08
5	1,86-33,67 (-35,73)		25,25	219,34	-310,36	0,001005	0,001571	8,69
6	2,24-35,73 (-35,73)		25,49	221,80	-310,84	0,001005	0,001571	8,70
7	2,73-32,00 (-35,73)		25,80	224,89	-311,45	0,001005	0,001571	8,72
8	3,12-23,62 (-35,73)		26,04	227,37	-311,94	0,001005	0,001571	8,73
9	3,51-10,07 (-28,37)		26,29	340,23	-367,21	0,001206	0,001772	12,94
10	3,9512,04 (23,00)		26,56	362,17	313,62	0,001407	0,001571	113,63

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-53,12	176,87	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-41,99	176,91	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-32,21	191,72	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-22,08	191,75	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-8,83	191,79	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	2,39	191,82	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	17,39	191,87	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	30,32	191,90	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	44,19	191,93	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	56,64	177,20	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-5,55 (-13,35)		10,26	218,61	-284,32	0,001571	0,00140721,30	
2	0,657,30 (16,19)		10,58	224,62	343,85	0,001772	0,00100521,24	
3	1,0013,79 (20,24)		10,80	178,58	334,89	0,001772	0,00100516,54	
4	1,4519,10 (21,02)		11,08	157,09	298,05	0,001571	0,00100514,18	
5	1,9021,02 (21,02)		11,36	161,56	298,93	0,001571	0,00100514,22	
6	2,2020,40 (21,02)		11,55	164,56	299,52	0,001571	0,00100514,25	
7	2,6516,64 (21,02)		11,83	169,08	300,42	0,001571	0,00100514,29	
8	3,178,12 (16,75)		12,15	226,20	311,71	0,001571	0,00100518,61	
9	3,471,12 (11,83)		12,34	392,82	376,59	0,001772	0,00100531,83	
10	3,95-13,35 (-13,35)		12,64	281,45	-297,15	0,001571	0,00140722,26	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	29,89	174,95	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	21,49	189,77	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	15,60	189,80	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	8,04	189,83	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	0,47	189,87	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-4,57	189,90	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-12,14	189,94	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-20,83	189,98	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-25,87	190,01	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-34,00	175,28	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-23,00 (-23,00)		54,49	308,32	-130,14	0,001005	0,001005	5,66
2	0,63-13,12 (-18,40)		51,60	390,71	-139,30	0,001005	0,001005	7,57
3	1,00-5,93 (-9,62)		48,71	1013,31	-200,14	0,001005	0,001005	20,81
4	1,29-2,13 (-4,75)		46,53	2241,62	-228,78	0,001005	0,001005	48,17
5	1,66 1,02 (2,28)		43,64	3293,71	172,44	0,001005	0,001005	75,47
6	2,04 2,25 (2,28)		40,75	3195,05	179,16	0,001005	0,001005	78,41
7	2,41 1,83 (2,28)		37,85	3088,38	186,42	0,001005	0,001005	81,59
8	2,70 0,60 (1,90)		35,68	3266,38	174,30	0,001005	0,001005	91,54
9	3,07-2,03 (-3,97)		32,79	1969,65	-238,76	0,001005	0,001005	60,07
10	3,45-5,55 (-7,95)		29,89	614,80	-163,52	0,001005	0,001005	20,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	30,06	132,57	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	22,55	132,20	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	15,77	131,82	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	11,17	131,54	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	5,69	131,16	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	0,95	130,78	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-3,06	130,41	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-5,58	130,13	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,29	129,75	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-10,26	129,37	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 17 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-12,04 (-13,35)		58,60	797,54	-181,67	0,001005	0,001005	13,61
2	0,63-5,53 (-8,81)		55,70	1431,35	-226,29	0,001005	0,001005	25,70
3	1,00-1,39 (-3,28)		52,81	3047,44	-189,07	0,001005	0,001005	57,71
4	1,29 0,32 (0,96)		50,64	3999,66	75,60	0,001005	0,001005	78,98
5	1,66 0,95 (0,96)		47,75	3989,61	79,98	0,001005	0,001005	83,56
6	2,04-0,02 (-1,08)		44,85	3954,76	-95,16	0,001005	0,001005	88,18

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41-2,34 (-4,14)	41,96	2294,75	-226,57	0,001005	0,00100554,69
8	2,70-4,79 (-7,04)	39,79	1210,21	-214,10	0,001005	0,00100530,42
9	3,07-8,78 (-11,47)	36,89	479,79	-149,20	0,001005	0,00100513,01
10	3,45-13,35 (-13,35)	34,00	340,61	-133,73	0,001005	0,00100510,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-20,72	133,11	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-14,02	132,73	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-8,06	132,35	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-4,08	132,07	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,58	131,69	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	4,51	131,32	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	7,69	130,94	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	9,60	130,66	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	11,49	130,28	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	12,64	129,91	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1521,54 (21,54)	23,65	339,23	308,94	0,001407	0,001571	14,34	
2	0,590,73 (17,31)	23,93	399,20	288,76	0,001206	0,001772	16,68	
3	0,98-13,68 (-26,30)	24,17	299,97	-326,30	0,001005	0,001571	12,41	
4	1,37-24,34 (-32,88)	24,42	232,38	-312,93	0,001005	0,001571	9,52	
5	1,86-32,20 (-33,94)	24,72	227,22	-311,91	0,001005	0,001571	9,19	
6	2,24-33,94 (-33,94)	24,97	229,84	-312,43	0,001005	0,001571	9,21	
7	2,73-30,09 (-33,94)	25,27	233,12	-313,08	0,001005	0,001571	9,23	
8	3,12-21,89 (-33,94)	25,51	235,76	-313,60	0,001005	0,001571	9,24	
9	3,51-8,82 (-26,39)	25,76	362,69	-371,64	0,001206	0,001772	14,08	
10	3,9512,36 (21,54)	26,03	384,54	318,18	0,001407	0,001571	14,77	

Verifiche taglio

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

PV_D_GS_EC_CE_3_C_013-001_0_003_R_A_0

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,15	-51,02	176,80	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-40,04	176,84	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-30,47	191,64	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-20,64	191,68	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	-7,86	191,72	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	2,88	191,75	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	17,15	191,79	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	29,38	191,83	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	42,44	191,86	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	54,11	177,13	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-5,78	(-12,61)	9,93	225,00	-285,63	0,001571	0,00140722,65	
2	0,656,67	(15,31)	10,25	230,93	345,08	0,001772	0,00100522,54	
3	1,0012,98	(19,28)	10,47	182,19	335,59	0,001772	0,00100517,41	
4	1,4518,18	(20,11)	10,75	159,55	298,53	0,001571	0,00100514,85	
5	1,9020,11	(20,11)	11,03	164,25	299,46	0,001571	0,00100514,89	
6	2,2019,57	(20,11)	11,22	167,39	300,08	0,001571	0,00100514,92	
7	2,6516,03	(20,11)	11,50	172,13	301,02	0,001571	0,00100514,97	
8	3,177,92	(16,15)	11,82	228,52	312,17	0,001571	0,00100519,33	
9	3,471,23	(11,47)	12,01	394,69	376,95	0,001772	0,00100532,86	
10	3,95-12,61	(-12,61)	12,31	292,32	-299,36	0,001571	0,00140723,74	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	28,96	174,90	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	20,87	189,72	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	15,20	189,75	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	7,92	189,79	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	0,63	189,83	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-4,22	189,85	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-11,51	189,89	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,17	-19,87	189,94	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-24,73	189,96	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-32,55	175,23	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-21,54	(-21,54)	52,36	319,29	-131,36	0,001005	0,001005	6,10
2	0,63-12,15	(-17,14)	49,60	408,94	-141,33	0,001005	0,001005	8,24
3	1,00-5,36	(-8,82)	46,85	1101,62	-207,44	0,001005	0,001005	23,51
4	1,29-1,82	(-4,24)	44,79	2361,49	-223,80	0,001005	0,001005	52,73
5	1,66	1,05 (2,08)	42,03	3370,02	166,87	0,001005	0,001005	80,17
6	2,04	2,08 (2,08)	39,28	3276,52	173,61	0,001005	0,001005	83,41
7	2,41	1,54 (2,08)	36,53	3171,89	180,73	0,001005	0,001005	86,83
8	2,70	0,27 (1,59)	34,46	3460,11	159,66	0,001005	0,001005	100,40
9	3,07	-2,36 (-4,27)	31,71	1760,57	-236,81	0,001005	0,001005	55,52
10	3,45	-5,78 (-8,11)	28,96	567,12	-158,78	0,001005	0,001005	19,58

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	28,67	132,29	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	21,36	131,94	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	14,78	131,58	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	10,34	131,31	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	5,06	130,95	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	0,52	130,59	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-3,29	130,24	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-5,65	129,97	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,16	129,61	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-9,93	129,25	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 18 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-12,36 (-12,61)		55,95	812,87	-183,20	0,001005	0,001005	14,53
2	0,63-5,72 (-9,08)		53,20	1277,91	-218,08	0,001005	0,001005	24,02
3	1,00-1,46 (-3,42)		50,44	2905,78	-197,22	0,001005	0,001005	57,60
4	1,29 0,34 (1,10)		48,38	3965,87	90,32	0,001005	0,001005	81,97
5	1,66 1,10 (1,10)		45,63	3954,02	95,48	0,001005	0,001005	86,66
6	2,04 0,25 (1,10)		42,87	3940,74	101,27	0,001005	0,001005	91,91
7	2,41-1,95 (-3,67)		40,12	2420,66	-221,34	0,001005	0,001005	60,33
8	2,70-4,30 (-6,47)		38,06	1284,96	-218,49	0,001005	0,001005	33,76
9	3,07-8,17 (-10,78)		35,30	493,65	-150,74	0,001005	0,001005	13,98
10	3,45-12,61 (-12,61)		32,55	347,09	-134,45	0,001005	0,001005	10,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-21,05	132,76	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-14,35	132,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-8,39	132,05	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-4,41	131,78	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	0,25	131,42	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	4,18	131,06	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	7,36	130,70	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	9,27	130,43	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	11,16	130,08	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	12,31	129,72	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15	10,65 (19,51)	20,96	329,72	307,00	0,001407	0,001571	15,73
2	0,59	-10,52 (-26,21)	20,68	280,40	-355,41	0,001206	0,001772	13,56
3	0,98	-23,60 (-33,99)	20,44	182,18	-303,01	0,001005	0,001571	8,91

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,37-31,82 (-35,72)	20,19	169,95	-300,59	0,001005	0,001571	8,42
5	1,86-35,72 (-35,72)	19,89	167,07	-300,02	0,001005	0,001571	8,40
6	2,24-34,03 (-35,72)	19,65	164,78	-299,57	0,001005	0,001571	8,39
7	2,73-26,25 (-35,72)	19,34	161,92	-299,00	0,001005	0,001571	8,37
8	3,12-15,66 (-29,71)	19,10	196,62	-305,86	0,001005	0,001571	110,30
9	3,51-1,29 (-19,30)	18,85	363,10	-371,72	0,001206	0,001772	19,26
10	3,9519,51 (19,51)	18,58	283,25	297,51	0,001407	0,001571	115,25

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-54,06	176,43	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-37,91	191,16	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-25,11	191,13	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-13,11	191,09	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	0,91	191,05	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	11,50	191,02	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	24,15	190,98	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	33,94	190,94	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	43,51	190,91	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	51,05	176,10	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-11,02 (-11,02)	9,46	249,58	-290,64	0,001571	0,001407	26,38	
2	0,653,21 (13,32)	9,15	237,95	346,44	0,001772	0,001005	26,01	
3	1,0010,76 (18,53)	8,93	159,62	331,20	0,001772	0,001005	17,88	
4	1,4517,56 (21,61)	8,65	116,03	289,93	0,001571	0,001005	13,42	
5	1,9021,08 (21,61)	8,36	111,93	289,12	0,001571	0,001005	13,38	
6	2,2021,61 (21,61)	8,18	109,22	288,58	0,001571	0,001005	13,36	
7	2,6519,66 (21,61)	7,90	105,16	287,78	0,001571	0,001005	13,32	
8	3,1713,39 (20,15)	7,57	108,40	288,42	0,001571	0,001005	14,32	
9	3,477,76 (16,53)	7,38	146,82	328,70	0,001772	0,001005	19,88	
10	3,95-4,37 (-11,02)	7,08	177,33	-275,90	0,001571	0,001407	25,04	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	32,51	174,84	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	24,41	189,57	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	18,75	189,54	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	11,46	189,50	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	4,18	189,46	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-0,68	189,43	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-7,96	189,40	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-16,32	189,35	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-21,18	189,33	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-29,00	174,51	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-10,65	(-11,02)	55,90	1017,15	-200,46	0,001005	0,001005	18,19
2	0,63-5,57	(-8,14)	53,15	1493,96	-228,70	0,001005	0,001005	28,11
3	1,00-2,32	(-3,82)	50,40	2731,77	-206,79	0,001005	0,001005	54,20
4	1,29-0,96	(-1,74)	48,33	3750,12	-134,71	0,001005	0,001005	77,59
5	1,66-0,40	(-0,46)	45,58	4078,05	-41,44	0,001005	0,001005	89,47
6	2,04-1,08	(-1,85)	42,83	3542,88	-153,04	0,001005	0,001005	82,72
7	2,41-2,79	(-4,13)	40,08	2226,74	-229,40	0,001005	0,001005	55,56
8	2,70-4,62	(-6,29)	38,01	1338,80	-221,66	0,001005	0,001005	35,22
9	3,07-7,60	(-9,61)	35,26	591,11	-161,17	0,001005	0,001005	16,77
10	3,45-11,02	(-11,02)	32,51	420,88	-142,65	0,001005	0,001005	12,95

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	16,12	132,75	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	10,97	132,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	6,38	132,04	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	3,32	131,77	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,66	-0,26	131,41	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-3,27	131,06	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-5,71	130,70	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-7,16	130,43	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,60	130,07	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-9,46	129,71	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 19 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-19,51	(-19,51)	52,40	367,04	-136,67	0,001005	0,001005	7,00
2	0,63-11,79	(-15,93)	49,65	457,30	-146,70	0,001005	0,001005	9,21
3	1,00-6,11	(-9,04)	46,90	1056,14	-203,68	0,001005	0,001005	22,52
4	1,29-3,07	(-5,19)	44,83	2040,99	-236,17	0,001005	0,001005	45,52
5	1,66-0,47	(-1,61)	42,08	3682,10	-141,05	0,001005	0,001005	87,50
6	2,04	0,67 (0,76)	39,33	3995,51	77,41	0,001005	0,001005	101,60
7	2,41	0,57 (0,76)	36,57	3982,74	82,97	0,001005	0,001005	108,89
8	2,70-0,19	(-1,04)	34,51	3902,62	-117,88	0,001005	0,001005	113,09
9	3,07-1,95	(-3,27)	31,76	2225,55	-229,45	0,001005	0,001005	70,08
10	3,45-4,37	(-6,02)	29,00	931,02	-193,33	0,001005	0,001005	32,10

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-23,44	132,30	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-17,70	131,94	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-12,53	131,58	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-9,04	131,32	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-4,87	130,96	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,28	130,60	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	1,74	130,24	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	3,62	129,97	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	5,64	129,62	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	7,08	129,26	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1512,36 (21,54)		26,03	384,54	318,18	0,001407	0,001571	114,77
2	0,59-8,82 (-24,52)		25,76	397,70	-378,54	0,001206	0,001772	15,44
3	0,98-21,89 (-32,27)		25,51	250,19	-316,46	0,001005	0,001571	9,81
4	1,37-30,09 (-33,94)		25,27	233,12	-313,08	0,001005	0,001571	9,23
5	1,86-33,94 (-33,94)		24,97	229,84	-312,43	0,001005	0,001571	9,21
6	2,24-32,20 (-33,94)		24,72	227,22	-311,91	0,001005	0,001571	9,19
7	2,73-24,34 (-33,94)		24,42	223,96	-311,27	0,001005	0,001571	9,17
8	3,12-13,68 (-27,79)		24,17	280,54	-322,46	0,001005	0,001571	111,61
9	3,510,73 (18,78)		23,93	356,87	280,00	0,001206	0,001772	14,91
10	3,9521,54 (21,54)		23,65	339,23	308,94	0,001407	0,001571	114,34

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-54,11	177,13	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-37,91	191,86	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-25,06	191,83	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-13,02	191,79	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	1,05	191,75	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	11,66	191,72	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	24,31	191,68	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	34,07	191,64	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	43,58	176,84	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	51,02	176,80	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-12,61 (-12,61)		12,31	292,32	-299,36	0,001571	0,00140723,74	
2	0,651,64 (11,77)		12,00	381,80	374,44	0,001772	0,00100531,82	
3	1,009,21 (16,99)		11,78	240,54	346,95	0,001772	0,00100520,42	
4	1,4516,03 (20,11)		11,50	172,13	301,02	0,001571	0,00100514,97	
5	1,9019,57 (20,11)		11,22	167,39	300,08	0,001571	0,00100514,92	
6	2,2020,11 (20,11)		11,03	164,25	299,46	0,001571	0,00100514,89	
7	2,6518,18 (20,11)		10,75	159,55	298,53	0,001571	0,00100514,85	
8	3,1711,93 (18,67)		10,42	167,51	300,11	0,001571	0,00100516,07	
9	3,476,32 (15,07)		10,24	234,86	345,84	0,001772	0,00100522,95	
10	3,95-5,78 (-12,61)		9,93	225,00	-285,63	0,001571	0,00140722,65	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	32,55	175,23	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	24,46	189,96	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	18,79	189,93	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	11,51	189,89	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	4,22	189,85	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-0,63	189,83	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-7,92	189,79	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-16,28	189,74	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-21,14	189,72	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-28,96	174,90	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-12,36 (-12,61)		55,95	812,87	-183,20	0,001005	0,00100514,53	
2	0,63-5,72 (-9,08)		53,20	1277,91	-218,08	0,001005	0,00100524,02	
3	1,00-1,46 (-3,42)		50,44	2905,78	-197,22	0,001005	0,00100557,60	
4	1,29 0,34 (1,10)		48,38	3965,87	90,32	0,001005	0,00100581,97	
5	1,66 1,10 (1,10)		45,63	3954,02	95,48	0,001005	0,00100586,66	
6	2,04 0,25 (1,10)		42,87	3940,74	101,27	0,001005	0,00100591,91	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41-1,95 (-3,67)	40,12	2420,66	-221,34	0,001005	0,00100560,33
8	2,70-4,30 (-6,47)	38,06	1284,96	-218,49	0,001005	0,00100533,76
9	3,07-8,17 (-10,78)	35,30	493,65	-150,74	0,001005	0,00100513,98
10	3,45-12,61 (-12,61)	32,55	347,09	-134,45	0,001005	0,00100510,66

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	21,05	132,76	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	14,35	132,40	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	8,39	132,05	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	4,41	131,78	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,25	131,42	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-4,18	131,06	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-7,36	130,70	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-9,27	130,43	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-11,16	130,08	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-12,31	129,72	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 20 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. negativo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-21,54 (-21,54)	52,36	319,29	-131,36	0,001005	0,001005	6,10	
2	0,63-12,15 (-17,14)	49,60	408,94	-141,33	0,001005	0,001005	8,24	
3	1,00-5,36 (-8,82)	46,85	1101,62	-207,44	0,001005	0,001005	23,51	
4	1,29-1,82 (-4,24)	44,79	2361,49	-223,80	0,001005	0,001005	52,73	
5	1,66 1,05 (2,08)	42,03	3370,02	166,87	0,001005	0,001005	80,17	
6	2,04 2,08 (2,08)	39,28	3276,52	173,61	0,001005	0,001005	83,41	
7	2,41 1,54 (2,08)	36,53	3171,89	180,73	0,001005	0,001005	86,83	
8	2,70 0,27 (1,59)	34,46	3460,11	159,66	0,001005	0,001005	100,40	
9	3,07-2,36 (-4,27)	31,71	1760,57	-236,81	0,001005	0,001005	55,52	
10	3,45-5,78 (-8,11)	28,96	567,12	-158,78	0,001005	0,001005	19,58	

Verifiche taglio

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

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	-28,67	132,29	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-21,36	131,94	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-14,78	131,58	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-10,34	131,31	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-5,06	130,95	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-0,52	130,59	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	3,29	130,24	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	5,65	129,97	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,16	129,61	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	9,93	129,25	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1510,49	(20,73)	21,39	313,28	303,64	0,001407	0,001571	14,65
2	0,59-11,61	(-27,94)	21,11	266,51	-352,67	0,001206	0,001772	12,62
3	0,98-25,19	(-35,92)	20,87	175,24	-301,64	0,001005	0,001571	8,40
4	1,37-33,65	(-37,51)	20,63	164,71	-299,55	0,001005	0,001571	7,99
5	1,86-37,51	(-37,51)	20,32	161,98	-299,01	0,001005	0,001571	7,97
6	2,24-35,58	(-37,51)	20,08	159,81	-298,59	0,001005	0,001571	7,96
7	2,73-27,26	(-37,51)	19,77	157,11	-298,05	0,001005	0,001571	7,95
8	3,12-16,07	(-30,84)	19,53	193,24	-305,20	0,001005	0,001571	9,89
9	3,51-0,99	(-19,84)	19,29	361,00	-371,30	0,001206	0,001772	18,72
10	3,9520,73	(20,73)	19,01	270,40	294,89	0,001407	0,001571	14,22

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-56,55	176,48	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-39,44	191,22	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-25,92	191,19	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-13,30	191,15	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	1,40	191,11	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	12,44	191,08	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	25,58	191,03	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,12	35,69	191,00	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	45,53	190,97	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	53,21	176,16	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-11,61	(-11,61)	9,69	241,39	-288,97	0,001571	0,001407	24,90
2	0,653,24	(13,79)	9,38	235,31	345,93	0,001772	0,001005	25,08
3	1,0011,13	(19,25)	9,16	157,47	330,78	0,001772	0,001005	17,19
4	1,4518,25	(22,55)	8,88	114,03	289,53	0,001571	0,001005	12,84
5	1,9021,96	(22,55)	8,60	110,12	288,76	0,001571	0,001005	12,81
6	2,2022,55	(22,55)	8,41	107,52	288,25	0,001571	0,001005	12,78
7	2,6520,59	(22,55)	8,13	103,64	287,48	0,001571	0,001005	12,75
8	3,1714,14	(21,10)	7,81	106,53	288,05	0,001571	0,001005	13,65
9	3,478,33	(17,39)	7,62	143,74	328,10	0,001772	0,001005	18,87
10	3,95-4,20	(-11,61)	7,31	173,39	-275,09	0,001571	0,001407	23,70

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	33,89	174,87	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	25,49	189,60	0,00	0,00	0,000201
3	1,00	19,60	189,57	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	12,04	189,53	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	4,47	189,49	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-0,57	189,47	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-8,14	189,43	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-16,83	189,38	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-21,87	189,36	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-30,00	174,54	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-10,49 (-11,61)		58,49	1005,51	-199,49	0,001005	0,001005	17,19
2	0,63-5,50 (-8,01)		55,60	1621,63	-233,62	0,001005	0,001005	29,17
3	1,00-2,34 (-3,78)		52,71	2820,73	-202,12	0,001005	0,001005	53,52
4	1,29-1,04 (-1,76)		50,54	3779,99	-131,93	0,001005	0,001005	74,80
5	1,66-0,57 (-0,69)		47,64	4039,28	-58,34	0,001005	0,001005	84,78
6	2,04-1,34 (-2,16)		44,75	3401,00	-164,39	0,001005	0,001005	76,00
7	2,41-3,14 (-4,53)		41,85	2146,69	-232,32	0,001005	0,001005	51,29
8	2,70-5,03 (-6,76)		39,68	1281,30	-218,28	0,001005	0,001005	32,29
9	3,07-8,10 (-10,17)		36,79	578,62	-159,92	0,001005	0,001005	15,73
10	3,45-11,61 (-11,61)		33,89	414,57	-141,95	0,001005	0,001005	12,23

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	15,89	133,09	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	10,73	132,72	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	6,15	132,34	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	3,08	132,06	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,50	131,68	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-3,51	131,30	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-5,95	130,93	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-7,40	130,65	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-8,83	130,27	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	-9,69	129,89	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 21 - SLU (Caso A1-M1) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-20,73 (-20,73)		54,60	356,97	-135,55	0,001005	0,001005	6,54
2	0,63-12,62 (-16,98)		51,70	441,16	-144,91	0,001005	0,001005	8,53

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3	1,00-6,62 (-9,74)	48,81	995,99	-198,71	0,001005	0,00100520,41
4	1,29-3,38 (-5,65)	46,64	1971,08	-238,71	0,001005	0,00100542,26
5	1,66-0,55 (-1,81)	43,74	3593,51	-148,99	0,001005	0,00100582,15
6	2,04 0,75 (0,90)	40,85	3971,87	87,71	0,001005	0,00100597,23
7	2,41 0,75 (0,90)	37,96	3957,31	94,05	0,001005	0,001005104,26
8	2,70 0,03 (0,86)	35,78	3955,31	94,92	0,001005	0,001005110,53
9	3,07-1,73 (-3,07)	32,89	2387,78	-222,71	0,001005	0,00100572,60
10	3,45-4,20 (-5,91)	30,00	1017,11	-200,45	0,001005	0,00100533,91

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-24,54	132,58	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-18,64	132,21	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-13,32	131,83	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-9,70	131,55	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-5,38	131,17	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-1,64	130,80	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	1,54	130,42	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	3,54	130,14	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	5,72	129,76	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	7,31	129,39	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,1512,04 (23,00)	26,56	362,17	313,62	0,001407	0,001571	113,63	
2	0,59-10,07 (-26,38)	26,29	372,15	-373,50	0,001206	0,001772	14,16	
3	0,98-23,62 (-34,28)	26,04	238,65	-314,17	0,001005	0,001571	9,16	
4	1,37-32,00 (-35,73)	25,80	224,89	-311,45	0,001005	0,001571	8,72	
5	1,86-35,73 (-35,73)	25,49	221,80	-310,84	0,001005	0,001571	8,70	
6	2,24-33,67 (-35,73)	25,25	219,34	-310,36	0,001005	0,001571	8,69	
7	2,73-25,18 (-35,73)	24,95	216,27	-309,75	0,001005	0,001571	8,67	
8	3,12-13,88 (-28,75)	24,70	276,32	-321,62	0,001005	0,001571	11,19	

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

9	3,511,28 (20,17)	24,46	333,79	275,22	0,001206	0,00177213,65
10	3,9523,00 (23,00)	24,18	320,86	305,19	0,001407	0,00157113,27

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	-56,64	177,20	0,00	0,00	0,000201
2	0,59	-39,39	191,93	0,00	0,00	0,000201
3	0,98	-25,76	191,90	0,00	0,00	0,000201
4	1,37	-13,05	191,87	0,00	0,00	0,000000
5	1,86	1,72	191,82	0,00	0,00	0,000000
6	2,24	12,79	191,79	0,00	0,00	0,000000
7	2,73	25,90	191,75	0,00	0,00	0,000000
8	3,12	35,93	191,72	0,00	0,00	0,000201
9	3,51	45,63	176,91	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	53,12	176,87	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,15-13,35 (-13,35)		12,64	281,45	-297,15	0,001571	0,00140722,26	
2	0,651,55 (12,14)		12,33	379,81	374,06	0,001772	0,00100530,80	
3	1,009,48 (17,63)		12,11	237,93	346,44	0,001772	0,00100519,65	
4	1,4516,64 (21,02)		11,83	169,08	300,42	0,001571	0,00100514,29	
5	1,9020,40 (21,02)		11,55	164,56	299,52	0,001571	0,00100514,25	
6	2,2021,02 (21,02)		11,36	161,56	298,93	0,001571	0,00100514,22	
7	2,6519,10 (21,02)		11,08	157,09	298,05	0,001571	0,00100514,18	
8	3,1712,71 (19,63)		10,75	164,02	299,42	0,001571	0,00100515,25	
9	3,476,94 (15,95)		10,57	228,31	344,57	0,001772	0,00100521,61	
10	3,95-5,55 (-13,35)		10,26	218,61	-284,32	0,001571	0,00140721,30	

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,15	34,00	175,28	0,00	0,00	0,000201
2	0,65	25,59	190,01	0,00	0,00	0,000201

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3	1,00	19,71	189,98	0,00	0,00	0,000201
4	1,45	12,14	189,94	0,00	0,00	0,000000
5	1,90	4,57	189,90	0,00	0,00	0,000000
6	2,20	-0,47	189,87	0,00	0,00	0,000000
7	2,65	-8,04	189,83	0,00	0,00	0,000000
8	3,17	-16,72	189,79	0,00	0,00	0,000201
9	3,47	-21,77	189,76	0,00	0,00	0,000201
10	3,95	-29,89	174,95	0,00	0,00	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-12,04	(-13,35)	58,60	797,54	-181,67	0,001005	0,001005	13,61
2	0,63-5,53	(-8,81)	55,70	1431,35	-226,29	0,001005	0,001005	25,70
3	1,00-1,39	(-3,28)	52,81	3047,44	-189,07	0,001005	0,001005	57,71
4	1,29	0,32 (0,96)	50,64	3999,66	75,60	0,001005	0,001005	78,98
5	1,66	0,95 (0,96)	47,75	3989,61	79,98	0,001005	0,001005	83,56
6	2,04-0,02	(-1,08)	44,85	3954,76	-95,16	0,001005	0,001005	88,18
7	2,41-2,34	(-4,14)	41,96	2294,75	-226,57	0,001005	0,001005	54,69
8	2,70-4,79	(-7,04)	39,79	1210,21	-214,10	0,001005	0,001005	30,42
9	3,07-8,78	(-11,47)	36,89	479,79	-149,20	0,001005	0,001005	13,01
10	3,45-13,35	(-13,35)	34,00	340,61	-133,73	0,001005	0,001005	10,02

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	20,72	133,11	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	14,02	132,73	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	8,06	132,35	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	4,08	132,07	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-0,58	131,69	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-4,51	131,32	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	-7,69	130,94	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	-9,60	130,66	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	-11,49	130,28	0,00	0,00	0,000000

10	3,45	-12,64	129,91	0,00	0,00	0,000000
----	------	--------	--------	------	------	----------

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 22 - SLU (Caso A2-M2) - Sisma Vert. positivo]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	N _u	M _u	A _{fi}	A _{fs}	CS
1	0,25-23,00	(-23,00)	54,49	308,32	-130,14	0,001005	0,001005	5,66
2	0,63-13,12	(-18,40)	51,60	390,71	-139,30	0,001005	0,001005	7,57
3	1,00-5,93	(-9,62)	48,71	1013,31	-200,14	0,001005	0,001005	20,81
4	1,29-2,13	(-4,75)	46,53	2241,62	-228,78	0,001005	0,001005	48,17
5	1,66	1,02 (2,28)	43,64	3293,71	172,44	0,001005	0,001005	75,47
6	2,04	2,25 (2,28)	40,75	3195,05	179,16	0,001005	0,001005	78,41
7	2,41	1,83 (2,28)	37,85	3088,38	186,42	0,001005	0,001005	81,59
8	2,70	0,60 (1,90)	35,68	3266,38	174,30	0,001005	0,001005	91,54
9	3,07-2,03	(-3,97)	32,79	1969,65	-238,76	0,001005	0,001005	60,07
10	3,45-5,55	(-7,95)	29,89	614,80	-163,52	0,001005	0,001005	20,57

Verifiche taglio

N°	X	V	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
1	0,25	-30,06	132,57	0,00	0,00	0,000000
2	0,63	-22,55	132,20	0,00	0,00	0,000000
3	1,00	-15,77	131,82	0,00	0,00	0,000000
4	1,29	-11,17	131,54	0,00	0,00	0,000000
5	1,66	-5,69	131,16	0,00	0,00	0,000000
6	2,04	-0,95	130,78	0,00	0,00	0,000000
7	2,41	3,06	130,41	0,00	0,00	0,000000
8	2,70	5,58	130,13	0,00	0,00	0,000000
9	3,07	8,29	129,75	0,00	0,00	0,000000
10	3,45	10,26	129,37	0,00	0,00	0,000000

Verifiche combinazioni SLE

Simbologia adottata ed unità di misura

N° Indice sezione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

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 mq

A_{fs} Area armatura superiore, espressa in mq

σ_{fi} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo inferiore, espresse in MPa

σ_{fs} Tensione nell'armatura disposta in corrispondenza del lembo superiore, espresse in MPa

σ_c Tensione nel calcestruzzo, espresse in MPa

τ_c Tensione tangenziale nel calcestruzzo, espresse in MPa

A_{sw} Area armature trasversali nella sezione, espressa in mq

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione $B = 100$ cm

Altezza sezione $H = 0,5000$ m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	15,01	19,18	0,001407	0,001571	5,71	18,93	0,54
2	0,59	-6,44	19,18	0,001206	0,001772	4,14	2,72	0,22
3	0,98	-20,46	19,18	0,001005	0,001571	25,41	7,86	0,74
4	1,37	-30,08	19,18	0,001005	0,001571	39,91	11,19	1,07
5	1,86	-36,04	19,18	0,001005	0,001571	48,92	13,24	1,28
6	2,24	-36,04	19,18	0,001005	0,001571	48,92	13,24	1,28
7	2,73	-30,08	19,18	0,001005	0,001571	39,91	11,19	1,07
8	3,12	-20,46	19,18	0,001005	0,001571	25,41	7,86	0,74
9	3,51	-6,44	19,18	0,001206	0,001772	4,14	2,72	0,22
10	3,95	15,01	19,18	0,001407	0,001571	5,71	18,93	0,54

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-53,72	-0,137	0,000201
2	0,59	-39,78	-0,102	0,000201
3	0,98	-28,32	-0,072	0,000201
4	1,37	-17,15	-0,044	0,000000
5	1,86	-3,47	-0,009	0,000000
6	2,24	7,41	0,019	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,73	21,14	0,054	0,000000
8	3,12	32,37	0,083	0,000201
9	3,51	43,92	0,112	0,000201
10	3,95	53,72	0,137	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-7,46	7,59	0,001571	0,001407	10,03	2,76	0,27
2	0,65	6,15	7,59	0,001772	0,001005	2,38	6,38	0,21
3	1,00	13,23	7,59	0,001772	0,001005	4,79	15,87	0,45
4	1,45	19,35	7,59	0,001571	0,001005	6,99	27,06	0,68
5	1,90	22,14	7,59	0,001571	0,001005	7,95	31,27	0,78
6	2,20	22,14	7,59	0,001571	0,001005	7,95	31,27	0,78
7	2,65	19,35	7,59	0,001571	0,001005	6,99	27,06	0,68
8	3,17	12,04	7,59	0,001571	0,001005	4,47	16,00	0,43
9	3,47	5,77	7,59	0,001772	0,001005	2,25	5,86	0,20
10	3,95	-7,46	7,59	0,001571	0,001407	10,03	2,76	0,27

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	31,35	0,080	0,000201
2	0,65	23,10	0,059	0,000201
3	1,00	17,32	0,044	0,000201
4	1,45	9,90	0,025	0,000000
5	1,90	2,47	0,006	0,000000
6	2,20	-2,48	-0,006	0,000000
7	2,65	-9,90	-0,025	0,000000
8	3,17	-18,42	-0,047	0,000201
9	3,47	-23,37	-0,060	0,000201
10	3,95	-31,35	-0,080	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-15,01	55,35	0,001005	0,001005	37,94	14,25	1,58
2	0,63	-8,79	52,53	0,001005	0,001005	14,24	9,30	0,91
3	1,00	-4,47	49,70	0,001005	0,001005	1,62	5,34	0,44
4	1,29	-2,33	47,59	0,001005	0,001005	0,69	3,63	0,28
5	1,66	-0,79	44,76	0,001005	0,001005	1,54	2,53	0,18
6	2,04	-0,54	41,94	0,001005	0,001005	1,56	2,25	0,16
7	2,41	-1,37	39,11	0,001005	0,001005	0,91	2,64	0,20
8	2,70	-2,57	37,00	0,001005	0,001005	0,08	3,35	0,26
9	3,07	-4,77	34,17	0,001005	0,001005	5,84	5,23	0,48
10	3,45	-7,46	31,35	0,001005	0,001005	17,23	7,30	0,78

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	19,20	0,087	0,000000
2	0,63	13,90	0,063	0,000000
3	1,00	9,17	0,041	0,000000
4	1,29	6,00	0,027	0,000000
5	1,66	2,28	0,010	0,000000
6	2,04	-0,87	-0,004	0,000000
7	2,41	-3,45	-0,016	0,000000
8	2,70	-5,01	-0,023	0,000000
9	3,07	-6,59	-0,030	0,000000
10	3,45	-7,59	-0,034	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-15,01	55,35	0,001005	0,001005	37,94	14,25	1,58
2	0,63	-8,79	52,53	0,001005	0,001005	14,24	9,30	0,91

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3	1,00	-4,47	49,70	0,001005	0,001005	1,62	5,34	0,44
4	1,29	-2,33	47,59	0,001005	0,001005	0,69	3,63	0,28
5	1,66	-0,79	44,76	0,001005	0,001005	1,54	2,53	0,18
6	2,04	-0,54	41,94	0,001005	0,001005	1,56	2,25	0,16
7	2,41	-1,37	39,11	0,001005	0,001005	0,91	2,64	0,20
8	2,70	-2,57	37,00	0,001005	0,001005	0,08	3,35	0,26
9	3,07	-4,77	34,17	0,001005	0,001005	5,84	5,23	0,48
10	3,45	-7,46	31,35	0,001005	0,001005	17,23	7,30	0,78

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	-19,20	-0,087	0,000000
2	0,63	-13,90	-0,063	0,000000
3	1,00	-9,17	-0,041	0,000000
4	1,29	-6,00	-0,027	0,000000
5	1,66	-2,28	-0,010	0,000000
6	2,04	0,87	0,004	0,000000
7	2,41	3,45	0,016	0,000000
8	2,70	5,01	0,023	0,000000
9	3,07	6,59	0,030	0,000000
10	3,45	7,59	0,034	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	21,92	19,50	0,001407	0,001571	8,01	30,37	0,78
2	0,59	-22,23	19,50	0,001206	0,001772	24,92	8,13	0,75
3	0,98	-51,04	19,50	0,001005	0,001571	71,50	18,41	1,80
4	1,37	-70,77	19,50	0,001005	0,001571	101,33	25,18	2,48
5	1,86	-83,00	19,50	0,001005	0,001571	119,83	29,37	2,91
6	2,24	-83,00	19,50	0,001005	0,001571	119,83	29,37	2,91
7	2,73	-70,77	19,50	0,001005	0,001571	101,33	25,18	2,48
8	3,12	-51,04	19,50	0,001005	0,001571	71,50	18,41	1,80
9	3,51	-22,23	19,50	0,001206	0,001772	24,92	8,13	0,75

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

10	3,95	21,92	19,50	0,001407	0,001571	8,01	30,37	0,78
----	------	-------	-------	----------	----------	------	-------	------

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-111,18	-0,284	0,000201
2	0,59	-82,42	-0,211	0,000201
3	0,98	-58,77	-0,150	0,000201
4	1,37	-35,81	-0,092	0,000000
5	1,86	-7,75	-0,020	0,000000
6	2,24	14,54	0,037	0,000000
7	2,73	42,71	0,109	0,000000
8	3,12	65,82	0,168	0,000201
9	3,51	89,68	0,229	0,000201
10	3,95	111,18	0,284	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-19,38	11,04	0,001571	0,001407	28,88	6,82	0,68
2	0,65	22,93	11,04	0,001772	0,001005	8,21	28,06	0,78
3	1,00	49,32	11,04	0,001772	0,001005	17,09	63,59	1,65
4	1,45	79,33	11,04	0,001571	0,001005	27,71	116,78	2,76
5	1,90	83,00	11,04	0,001571	0,001005	28,97	122,34	2,89
6	2,20	83,00	11,04	0,001571	0,001005	28,97	122,34	2,89
7	2,65	79,33	11,04	0,001571	0,001005	27,71	116,78	2,76
8	3,17	44,50	11,04	0,001571	0,001005	15,78	64,08	1,56
9	3,47	21,61	11,04	0,001772	0,001005	7,76	26,28	0,73
10	3,95	-19,38	11,04	0,001571	0,001407	28,88	6,82	0,68

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	90,07	0,230	0,000201
2	0,65	79,20	0,203	0,000201
3	1,00	71,59	0,183	0,000201

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,45	13,05	0,033	0,000000
5	1,90	3,26	0,008	0,000000
6	2,20	-3,26	-0,008	0,000000
7	2,65	-61,80	-0,158	0,000000
8	3,17	-73,04	-0,187	0,000201
9	3,47	-79,56	-0,203	0,000201
10	3,95	-90,07	-0,230	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-21,92	114,07	0,001005	0,001005	41,79	22,52	2,28
2	0,63	-15,67	111,25	0,001005	0,001005	19,48	17,16	1,59
3	1,00	-11,48	108,43	0,001005	0,001005	7,41	13,24	1,13
4	1,29	-9,55	106,31	0,001005	0,001005	3,46	11,42	0,94
5	1,66	-8,43	103,49	0,001005	0,001005	1,87	10,36	0,84
6	2,04	-8,77	100,66	0,001005	0,001005	2,78	10,57	0,87
7	2,41	-10,36	97,84	0,001005	0,001005	6,69	11,95	1,02
8	2,70	-12,24	95,72	0,001005	0,001005	12,61	13,64	1,23
9	3,07	-15,48	92,90	0,001005	0,001005	24,92	16,40	1,59
10	3,45	-19,38	90,08	0,001005	0,001005	41,23	19,41	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	19,52	0,088	0,000000
2	0,63	13,77	0,062	0,000000
3	1,00	8,60	0,039	0,000000
4	1,29	5,10	0,023	0,000000
5	1,66	0,94	0,004	0,000000
6	2,04	-2,66	-0,012	0,000000
7	2,41	-5,68	-0,026	0,000000
8	2,70	-7,57	-0,034	0,000000
9	3,07	-9,59	-0,043	0,000000
10	3,45	-11,04	-0,050	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 24 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-21,92	114,07	0,001005	0,001005	41,79	22,52	2,28
2	0,63	-15,67	111,25	0,001005	0,001005	19,48	17,16	1,59
3	1,00	-11,48	108,43	0,001005	0,001005	7,41	13,24	1,13
4	1,29	-9,55	106,31	0,001005	0,001005	3,46	11,42	0,94
5	1,66	-8,43	103,49	0,001005	0,001005	1,87	10,36	0,84
6	2,04	-8,77	100,66	0,001005	0,001005	2,78	10,57	0,87
7	2,41	-10,36	97,84	0,001005	0,001005	6,69	11,95	1,02
8	2,70	-12,24	95,72	0,001005	0,001005	12,61	13,64	1,23
9	3,07	-15,48	92,90	0,001005	0,001005	24,92	16,40	1,59
10	3,45	-19,38	90,08	0,001005	0,001005	41,23	19,41	2,03

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-19,52	-0,088	0,000000
2	0,63	-13,77	-0,062	0,000000
3	1,00	-8,60	-0,039	0,000000
4	1,29	-5,10	-0,023	0,000000
5	1,66	-0,94	-0,004	0,000000
6	2,04	2,66	0,012	0,000000
7	2,41	5,68	0,026	0,000000
8	2,70	7,57	0,034	0,000000
9	3,07	9,59	0,043	0,000000
10	3,45	11,04	0,050	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	15,81	21,07	0,001407	0,001571	6,04	19,68	0,57
2	0,59	-5,64	21,07	0,001206	0,001772	2,82	2,45	0,20
3	0,98	-19,67	21,07	0,001005	0,001571	23,69	7,66	0,71
4	1,37	-29,29	21,07	0,001005	0,001571	38,18	11,00	1,05
5	1,86	-35,26	21,07	0,001005	0,001571	47,20	13,06	1,25
6	2,24	-35,26	21,07	0,001005	0,001571	47,20	13,06	1,25
7	2,73	-29,29	21,07	0,001005	0,001571	38,18	11,00	1,05
8	3,12	-19,67	21,07	0,001005	0,001571	23,69	7,66	0,71
9	3,51	-5,64	21,07	0,001206	0,001772	2,82	2,45	0,20
10	3,95	15,81	21,07	0,001407	0,001571	6,04	19,68	0,57

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-53,72	-0,137	0,000201
2	0,59	-39,80	-0,102	0,000201
3	0,98	-28,34	-0,072	0,000201
4	1,37	-17,17	-0,044	0,000000
5	1,86	-3,47	-0,009	0,000000
6	2,24	7,42	0,019	0,000000
7	2,73	21,15	0,054	0,000000
8	3,12	32,39	0,083	0,000201
9	3,51	43,93	0,112	0,000201
10	3,95	53,72	0,137	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-8,26	9,47	0,001571	0,001407	10,76	3,10	0,29
2	0,65	5,36	9,47	0,001772	0,001005	2,16	4,87	0,19
3	1,00	12,43	9,47	0,001772	0,001005	4,59	14,33	0,43
4	1,45	18,56	9,47	0,001571	0,001005	6,80	25,30	0,66
5	1,90	21,34	9,47	0,001571	0,001005	7,76	29,51	0,75
6	2,20	21,34	9,47	0,001571	0,001005	7,76	29,51	0,75

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,65	18,56	9,47	0,001571	0,001005	6,80	25,30	0,66
8	3,17	11,24	9,47	0,001571	0,001005	4,28	14,25	0,40
9	3,47	4,97	9,47	0,001772	0,001005	2,02	4,36	0,18
10	3,95	-8,26	9,47	0,001571	0,001407	10,76	3,10	0,29

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	31,35	0,080	0,000201
2	0,65	23,10	0,059	0,000201
3	1,00	17,33	0,044	0,000201
4	1,45	9,90	0,025	0,000000
5	1,90	2,48	0,006	0,000000
6	2,20	-2,47	-0,006	0,000000
7	2,65	-9,90	-0,025	0,000000
8	3,17	-18,43	-0,047	0,000201
9	3,47	-23,38	-0,060	0,000201
10	3,95	-31,35	-0,080	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-15,81	55,35	0,001005	0,001005	41,27	14,83	1,67
2	0,63	-8,97	52,53	0,001005	0,001005	14,91	9,45	0,93
3	1,00	-4,19	49,70	0,001005	0,001005	1,12	5,09	0,41
4	1,29	-1,81	47,59	0,001005	0,001005	1,02	3,31	0,25
5	1,66	-0,10	44,76	0,001005	0,001005	1,97	2,10	0,14
6	2,04	0,14	41,94	0,001005	0,001005	2,00	1,81	0,14
7	2,41	-0,85	39,11	0,001005	0,001005	1,24	2,32	0,17
8	2,70	-2,29	37,00	0,001005	0,001005	0,20	3,14	0,24
9	3,07	-4,95	34,17	0,001005	0,001005	6,44	5,39	0,50
10	3,45	-8,26	31,35	0,001005	0,001005	20,49	7,89	0,87

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	21,09	0,095	0,000000
2	0,63	15,34	0,069	0,000000
3	1,00	10,17	0,046	0,000000
4	1,29	6,67	0,030	0,000000
5	1,66	2,50	0,011	0,000000
6	2,04	-1,09	-0,005	0,000000
7	2,41	-4,11	-0,019	0,000000
8	2,70	-6,01	-0,027	0,000000
9	3,07	-8,03	-0,036	0,000000
10	3,45	-9,47	-0,043	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-15,81	55,35	0,001005	0,001005	41,27	14,83	1,67
2	0,63	-8,97	52,53	0,001005	0,001005	14,91	9,45	0,93
3	1,00	-4,19	49,70	0,001005	0,001005	1,12	5,09	0,41
4	1,29	-1,81	47,59	0,001005	0,001005	1,02	3,31	0,25
5	1,66	-0,10	44,76	0,001005	0,001005	1,97	2,10	0,14
6	2,04	0,14	41,94	0,001005	0,001005	2,00	1,81	0,14
7	2,41	-0,85	39,11	0,001005	0,001005	1,24	2,32	0,17
8	2,70	-2,29	37,00	0,001005	0,001005	0,20	3,14	0,24
9	3,07	-4,95	34,17	0,001005	0,001005	6,44	5,39	0,50
10	3,45	-8,26	31,35	0,001005	0,001005	20,49	7,89	0,87

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-21,09	-0,095	0,000000
2	0,63	-15,34	-0,069	0,000000
3	1,00	-10,17	-0,046	0,000000
4	1,29	-6,67	-0,030	0,000000
5	1,66	-2,50	-0,011	0,000000
6	2,04	1,09	0,005	0,000000
7	2,41	4,11	0,019	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	2,70	6,01	0,027	0,000000
9	3,07	8,03	0,036	0,000000
10	3,45	9,47	0,043	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 26 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	20,21	20,59	0,001407	0,001571	7,49	27,16	0,72
2	0,59	-17,88	20,59	0,001206	0,001772	18,84	6,72	0,61
3	0,98	-41,37	20,59	0,001005	0,001571	56,56	15,14	1,46
4	1,37	-56,24	20,59	0,001005	0,001571	79,05	20,25	1,98
5	1,86	-63,82	20,59	0,001005	0,001571	90,51	22,85	2,24
6	2,24	-61,82	20,59	0,001005	0,001571	87,49	22,16	2,17
7	2,73	-50,13	20,59	0,001005	0,001571	69,81	18,15	1,77
8	3,12	-33,94	20,59	0,001005	0,001571	45,34	12,58	1,21
9	3,51	-12,06	20,59	0,001206	0,001772	11,10	4,74	0,42
10	3,95	19,31	20,59	0,001407	0,001571	7,19	25,66	0,69

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-97,82	-0,250	0,000201
2	0,59	-68,51	-0,175	0,000201
3	0,98	-45,65	-0,117	0,000201
4	1,37	-24,69	-0,063	0,000000
5	1,86	-0,89	-0,002	0,000000
6	2,24	16,51	0,042	0,000000
7	2,73	36,57	0,094	0,000000
8	3,12	51,52	0,132	0,000201
9	3,51	65,65	0,168	0,000201
10	3,95	76,84	0,197	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 26 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-14,18	9,95	0,001571	0,001407	20,51	5,07	0,50
2	0,65	21,52	9,95	0,001772	0,001005	7,69	26,43	0,73
3	1,00	43,28	9,95	0,001772	0,001005	15,01	55,73	1,45
4	1,45	55,15	9,95	0,001571	0,001005	19,37	80,51	1,93
5	1,90	52,86	9,95	0,001571	0,001005	18,59	77,05	1,85
6	2,20	48,89	9,95	0,001571	0,001005	17,23	71,04	1,71
7	2,65	39,27	9,95	0,001571	0,001005	13,93	56,48	1,38
8	3,17	22,78	9,95	0,001571	0,001005	8,27	31,55	0,80
9	3,47	10,55	9,95	0,001772	0,001005	3,97	11,68	0,36
10	3,95	-13,28	9,95	0,001571	0,001407	19,01	4,78	0,47

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	76,84	0,197	0,000201
2	0,65	65,97	0,169	0,000201
3	1,00	58,35	0,149	0,000201
4	1,45	-0,18	0,000	0,000000
5	1,90	-9,97	-0,026	0,000000
6	2,20	-16,50	-0,042	0,000000
7	2,65	-26,28	-0,067	0,000000
8	3,17	-37,52	-0,096	0,000201
9	3,47	-44,05	-0,113	0,000201
10	3,95	-54,56	-0,140	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 26 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-20,21	100,84	0,001005	0,001005	40,20	20,56	2,11
2	0,63	-13,55	98,02	0,001005	0,001005	16,27	14,89	1,37
3	1,00	-8,94	95,19	0,001005	0,001005	3,88	10,58	0,88

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,29	-6,70	93,08	0,001005	0,001005	0,47	8,60	0,68
5	1,66	-5,17	90,25	0,001005	0,001005	0,81	7,37	0,57
6	2,04	-5,10	87,43	0,001005	0,001005	0,72	7,20	0,56
7	2,41	-6,28	84,61	0,001005	0,001005	0,66	7,96	0,64
8	2,70	-7,85	82,49	0,001005	0,001005	3,58	9,26	0,77
9	3,07	-10,69	79,66	0,001005	0,001005	12,14	11,81	1,08
10	3,45	-14,18	76,84	0,001005	0,001005	25,86	14,69	1,47

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	20,61	0,093	0,000000
2	0,63	14,87	0,067	0,000000
3	1,00	9,69	0,044	0,000000
4	1,29	6,19	0,028	0,000000
5	1,66	2,03	0,009	0,000000
6	2,04	-1,57	-0,007	0,000000
7	2,41	-4,59	-0,021	0,000000
8	2,70	-6,48	-0,029	0,000000
9	3,07	-8,50	-0,038	0,000000
10	3,45	-9,95	-0,045	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 26 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-19,31	78,56	0,001005	0,001005	45,70	18,75	2,03
2	0,63	-12,65	75,74	0,001005	0,001005	20,42	13,39	1,30
3	1,00	-8,05	72,91	0,001005	0,001005	5,84	9,21	0,80
4	1,29	-5,81	70,79	0,001005	0,001005	1,34	7,12	0,58
5	1,66	-4,28	67,97	0,001005	0,001005	0,30	5,82	0,45
6	2,04	-4,21	65,15	0,001005	0,001005	0,19	5,65	0,44
7	2,41	-5,39	62,32	0,001005	0,001005	1,64	6,51	0,53
8	2,70	-6,96	60,21	0,001005	0,001005	5,69	7,89	0,69
9	3,07	-9,79	57,38	0,001005	0,001005	16,26	10,32	1,01
10	3,45	-13,28	54,56	0,001005	0,001005	31,21	12,93	1,40

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	-20,61	-0,093	0,000000
2	0,63	-14,87	-0,067	0,000000
3	1,00	-9,69	-0,044	0,000000
4	1,29	-6,19	-0,028	0,000000
5	1,66	-2,03	-0,009	0,000000
6	2,04	1,57	0,007	0,000000
7	2,41	4,59	0,021	0,000000
8	2,70	6,48	0,029	0,000000
9	3,07	8,50	0,038	0,000000
10	3,45	9,95	0,045	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	19,31	20,59	0,001407	0,001571	7,19	25,66	0,69
2	0,59	-12,06	20,59	0,001206	0,001772	11,10	4,74	0,42
3	0,98	-33,94	20,59	0,001005	0,001571	45,34	12,58	1,21
4	1,37	-50,13	20,59	0,001005	0,001571	69,81	18,15	1,77
5	1,86	-61,82	20,59	0,001005	0,001571	87,49	22,16	2,17
6	2,24	-63,82	20,59	0,001005	0,001571	90,51	22,85	2,24
7	2,73	-56,24	20,59	0,001005	0,001571	79,05	20,25	1,98
8	3,12	-41,37	20,59	0,001005	0,001571	56,56	15,14	1,46
9	3,51	-17,88	20,59	0,001206	0,001772	18,84	6,72	0,61
10	3,95	20,21	20,59	0,001407	0,001571	7,49	27,16	0,72

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-76,84	-0,197	0,000201
2	0,59	-60,97	-0,156	0,000201
3	0,98	-46,65	-0,119	0,000201
4	1,37	-31,47	-0,080	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,86	-11,06	-0,028	0,000000
6	2,24	6,67	0,017	0,000000
7	2,73	30,98	0,079	0,000000
8	3,12	52,39	0,134	0,000201
9	3,51	75,75	0,194	0,000201
10	3,95	97,82	0,250	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-13,28	9,95	0,001571	0,001407	19,01	4,78	0,47
2	0,65	11,28	9,95	0,001772	0,001005	4,22	12,66	0,39
3	1,00	25,24	9,95	0,001772	0,001005	8,94	31,43	0,85
4	1,45	39,27	9,95	0,001571	0,001005	13,93	56,48	1,38
5	1,90	48,89	9,95	0,001571	0,001005	17,23	71,04	1,71
6	2,20	52,86	9,95	0,001571	0,001005	18,59	77,05	1,85
7	2,65	55,15	9,95	0,001571	0,001005	19,37	80,51	1,93
8	3,17	39,34	9,95	0,001571	0,001005	13,96	56,59	1,38
9	3,47	20,42	9,95	0,001772	0,001005	7,31	24,95	0,69
10	3,95	-14,18	9,95	0,001571	0,001407	20,51	5,07	0,50

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	54,56	0,140	0,000201
2	0,65	43,68	0,112	0,000201
3	1,00	36,07	0,092	0,000201
4	1,45	26,28	0,067	0,000000
5	1,90	16,50	0,042	0,000000
6	2,20	9,97	0,026	0,000000
7	2,65	0,18	0,000	0,000000
8	3,17	-59,80	-0,153	0,000201
9	3,47	-66,33	-0,170	0,000201
10	3,95	-76,84	-0,197	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-19,31	78,56	0,001005	0,001005	45,70	18,75	2,03
2	0,63	-12,65	75,74	0,001005	0,001005	20,42	13,39	1,30
3	1,00	-8,05	72,91	0,001005	0,001005	5,84	9,21	0,80
4	1,29	-5,81	70,79	0,001005	0,001005	1,34	7,12	0,58
5	1,66	-4,28	67,97	0,001005	0,001005	0,30	5,82	0,45
6	2,04	-4,21	65,15	0,001005	0,001005	0,19	5,65	0,44
7	2,41	-5,39	62,32	0,001005	0,001005	1,64	6,51	0,53
8	2,70	-6,96	60,21	0,001005	0,001005	5,69	7,89	0,69
9	3,07	-9,79	57,38	0,001005	0,001005	16,26	10,32	1,01
10	3,45	-13,28	54,56	0,001005	0,001005	31,21	12,93	1,40

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	20,61	0,093	0,000000
2	0,63	14,87	0,067	0,000000
3	1,00	9,69	0,044	0,000000
4	1,29	6,19	0,028	0,000000
5	1,66	2,03	0,009	0,000000
6	2,04	-1,57	-0,007	0,000000
7	2,41	-4,59	-0,021	0,000000
8	2,70	-6,48	-0,029	0,000000
9	3,07	-8,50	-0,038	0,000000
10	3,45	-9,95	-0,045	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 27 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-20,21	100,84	0,001005	0,001005	40,20	20,56	2,11
2	0,63	-13,55	98,02	0,001005	0,001005	16,27	14,89	1,37
3	1,00	-8,94	95,19	0,001005	0,001005	3,88	10,58	0,88
4	1,29	-6,70	93,08	0,001005	0,001005	0,47	8,60	0,68
5	1,66	-5,17	90,25	0,001005	0,001005	0,81	7,37	0,57
6	2,04	-5,10	87,43	0,001005	0,001005	0,72	7,20	0,56
7	2,41	-6,28	84,61	0,001005	0,001005	0,66	7,96	0,64
8	2,70	-7,85	82,49	0,001005	0,001005	3,58	9,26	0,77
9	3,07	-10,69	79,66	0,001005	0,001005	12,14	11,81	1,08
10	3,45	-14,18	76,84	0,001005	0,001005	25,86	14,69	1,47

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-20,61	-0,093	0,000000
2	0,63	-14,87	-0,067	0,000000
3	1,00	-9,69	-0,044	0,000000
4	1,29	-6,19	-0,028	0,000000
5	1,66	-2,03	-0,009	0,000000
6	2,04	1,57	0,007	0,000000
7	2,41	4,59	0,021	0,000000
8	2,70	6,48	0,029	0,000000
9	3,07	8,50	0,038	0,000000
10	3,45	9,95	0,045	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	17,17	18,10	0,001407	0,001571	6,39	22,88	0,61
2	0,59	-13,69	18,10	0,001206	0,001772	13,86	5,22	0,47
3	0,98	-33,85	18,10	0,001005	0,001571	45,92	12,44	1,20
4	1,37	-47,65	18,10	0,001005	0,001571	66,79	17,19	1,68
5	1,86	-56,21	18,10	0,001005	0,001571	79,74	20,12	1,98

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

6	2,24	-56,21	18,10	0,001005	0,001571	79,74	20,12	1,98
7	2,73	-47,65	18,10	0,001005	0,001571	66,79	17,19	1,68
8	3,12	-33,85	18,10	0,001005	0,001571	45,92	12,44	1,20
9	3,51	-13,69	18,10	0,001206	0,001772	13,86	5,22	0,47
10	3,95	17,17	18,10	0,001407	0,001571	6,39	22,88	0,61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-77,56	-0,198	0,000201
2	0,59	-57,46	-0,147	0,000201
3	0,98	-40,94	-0,105	0,000201
4	1,37	-24,88	-0,064	0,000000
5	1,86	-5,24	-0,013	0,000000
6	2,24	10,36	0,027	0,000000
7	2,73	30,08	0,077	0,000000
8	3,12	46,23	0,118	0,000201
9	3,51	62,90	0,161	0,000201
10	3,95	77,56	0,198	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-13,11	8,68	0,001571	0,001407	19,13	4,67	0,46
2	0,65	12,69	8,68	0,001772	0,001005	4,65	14,88	0,43
3	1,00	28,30	8,68	0,001772	0,001005	9,91	35,88	0,95
4	1,45	45,39	8,68	0,001571	0,001005	15,97	66,13	1,59
5	1,90	59,15	8,68	0,001571	0,001005	20,68	86,93	2,06
6	2,20	59,15	8,68	0,001571	0,001005	20,68	86,93	2,06
7	2,65	45,39	8,68	0,001571	0,001005	15,97	66,13	1,59
8	3,17	25,48	8,68	0,001571	0,001005	9,14	36,01	0,90
9	3,47	11,90	8,68	0,001772	0,001005	4,38	13,81	0,41
10	3,95	-13,11	8,68	0,001571	0,001407	19,13	4,67	0,46

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	55,73	0,143	0,000201
2	0,65	47,47	0,121	0,000201
3	1,00	41,70	0,107	0,000201
4	1,45	34,27	0,088	0,000000
5	1,90	26,85	0,069	0,000000
6	2,20	-26,85	-0,069	0,000000
7	2,65	-34,27	-0,088	0,000000
8	3,17	-42,80	-0,109	0,000201
9	3,47	-47,75	-0,122	0,000201
10	3,95	-55,73	-0,143	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-17,17	79,73	0,001005	0,001005	36,55	17,19	1,80
2	0,63	-11,37	76,90	0,001005	0,001005	15,33	12,33	1,16
3	1,00	-7,45	74,08	0,001005	0,001005	4,11	8,68	0,73
4	1,29	-5,62	71,96	0,001005	0,001005	0,94	7,00	0,56
5	1,66	-4,49	69,14	0,001005	0,001005	0,18	6,02	0,47
6	2,04	-4,65	66,31	0,001005	0,001005	0,19	6,03	0,48
7	2,41	-5,89	63,49	0,001005	0,001005	2,44	6,99	0,58
8	2,70	-7,40	61,37	0,001005	0,001005	6,71	8,34	0,74
9	3,07	-10,01	58,55	0,001005	0,001005	16,66	10,55	1,03
10	3,45	-13,11	55,73	0,001005	0,001005	30,01	12,86	1,38

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	18,11	0,082	0,000000
2	0,63	12,81	0,058	0,000000
3	1,00	8,08	0,037	0,000000
4	1,29	4,91	0,022	0,000000
5	1,66	1,19	0,005	0,000000

6	2,04	-1,96	-0,009	0,000000
7	2,41	-4,54	-0,021	0,000000
8	2,70	-6,10	-0,028	0,000000
9	3,07	-7,67	-0,035	0,000000
10	3,45	-8,68	-0,039	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-17,17	79,73	0,001005	0,001005	36,55	17,19	1,80
2	0,63	-11,37	76,90	0,001005	0,001005	15,33	12,33	1,16
3	1,00	-7,45	74,08	0,001005	0,001005	4,11	8,68	0,73
4	1,29	-5,62	71,96	0,001005	0,001005	0,94	7,00	0,56
5	1,66	-4,49	69,14	0,001005	0,001005	0,18	6,02	0,47
6	2,04	-4,65	66,31	0,001005	0,001005	0,19	6,03	0,48
7	2,41	-5,89	63,49	0,001005	0,001005	2,44	6,99	0,58
8	2,70	-7,40	61,37	0,001005	0,001005	6,71	8,34	0,74
9	3,07	-10,01	58,55	0,001005	0,001005	16,66	10,55	1,03
10	3,45	-13,11	55,72	0,001005	0,001005	30,01	12,86	1,38

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-18,11	-0,082	0,000000
2	0,63	-12,81	-0,058	0,000000
3	1,00	-8,08	-0,037	0,000000
4	1,29	-4,91	-0,022	0,000000
5	1,66	-1,19	-0,005	0,000000
6	2,04	1,96	0,009	0,000000
7	2,41	4,54	0,021	0,000000
8	2,70	6,10	0,028	0,000000
9	3,07	7,67	0,035	0,000000
10	3,45	8,68	0,039	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	21,29	19,33	0,001407	0,001571	7,80	29,37	0,76
2	0,59	-18,24	19,33	0,001206	0,001772	19,63	6,79	0,62
3	0,98	-44,38	19,33	0,001005	0,001571	61,48	16,12	1,57
4	1,37	-62,56	19,33	0,001005	0,001571	88,97	22,36	2,20
5	1,86	-74,24	19,33	0,001005	0,001571	106,64	26,36	2,60
6	2,24	-74,72	19,33	0,001005	0,001571	107,37	26,53	2,62
7	2,73	-64,06	19,33	0,001005	0,001571	91,24	22,87	2,25
8	3,12	-46,22	19,33	0,001005	0,001571	64,27	16,75	1,63
9	3,51	-19,74	19,33	0,001206	0,001772	21,64	7,29	0,67
10	3,95	21,32	19,33	0,001407	0,001571	7,81	29,43	0,76

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-99,00	-0,253	0,000201
2	0,59	-74,35	-0,190	0,000201
3	0,98	-53,77	-0,138	0,000201
4	1,37	-33,50	-0,086	0,000000
5	1,86	-8,27	-0,021	0,000000
6	2,24	12,14	0,031	0,000000
7	2,73	38,36	0,098	0,000000
8	3,12	60,21	0,154	0,000201
9	3,51	83,06	0,212	0,000201
10	3,95	103,84	0,266	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-13,28	7,45	0,001571	0,001407	19,83	4,67	0,47
2	0,65	23,42	7,45	0,001772	0,001005	8,21	29,62	0,79
3	1,00	46,65	7,45	0,001772	0,001005	16,03	60,92	1,56
4	1,45	51,62	7,45	0,001571	0,001005	18,04	75,91	1,80
5	1,90	53,24	7,45	0,001571	0,001005	18,60	78,36	1,86
6	2,20	52,47	7,45	0,001571	0,001005	18,33	77,20	1,83
7	2,65	48,53	7,45	0,001571	0,001005	16,98	71,23	1,69
8	3,17	39,88	7,45	0,001571	0,001005	14,02	58,14	1,39
9	3,47	24,71	7,45	0,001772	0,001005	8,65	31,37	0,83
10	3,95	-13,32	7,45	0,001571	0,001407	19,89	4,68	0,47

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	77,52	0,198	0,000201
2	0,65	69,27	0,177	0,000201
3	1,00	14,75	0,038	0,000201
4	1,45	7,32	0,019	0,000000
5	1,90	-0,10	0,000	0,000000
6	2,20	-5,05	-0,013	0,000000
7	2,65	-12,48	-0,032	0,000000
8	3,17	-21,00	-0,054	0,000201
9	3,47	-74,70	-0,191	0,000201
10	3,95	-82,68	-0,211	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-21,29	101,52	0,001005	0,001005	44,22	21,44	2,23
2	0,63	-15,02	98,70	0,001005	0,001005	21,21	16,20	1,53
3	1,00	-10,64	95,88	0,001005	0,001005	7,84	12,17	1,05
4	1,29	-8,47	93,76	0,001005	0,001005	3,14	10,11	0,83
5	1,66	-6,87	90,94	0,001005	0,001005	0,86	8,66	0,69
6	2,04	-6,57	88,11	0,001005	0,001005	0,72	8,32	0,66

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,41	-7,34	85,29	0,001005	0,001005	2,20	8,88	0,73
8	2,70	-8,51	83,17	0,001005	0,001005	4,94	9,88	0,84
9	3,07	-10,65	80,35	0,001005	0,001005	11,82	11,79	1,07
10	3,45	-13,28	77,52	0,001005	0,001005	22,17	13,99	1,37

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	19,34	0,088	0,000000
2	0,63	14,04	0,064	0,000000
3	1,00	9,31	0,042	0,000000
4	1,29	6,15	0,028	0,000000
5	1,66	2,42	0,011	0,000000
6	2,04	-0,73	-0,003	0,000000
7	2,41	-3,31	-0,015	0,000000
8	2,70	-4,87	-0,022	0,000000
9	3,07	-6,44	-0,029	0,000000
10	3,45	-7,45	-0,034	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-21,32	106,68	0,001005	0,001005	42,32	21,71	2,22
2	0,63	-15,06	103,85	0,001005	0,001005	19,67	16,40	1,53
3	1,00	-10,68	101,03	0,001005	0,001005	6,86	12,32	1,05
4	1,29	-8,50	98,91	0,001005	0,001005	2,52	10,29	0,84
5	1,66	-6,91	96,09	0,001005	0,001005	0,47	8,87	0,70
6	2,04	-6,61	93,26	0,001005	0,001005	0,34	8,53	0,68
7	2,41	-7,38	90,44	0,001005	0,001005	1,66	9,07	0,73
8	2,70	-8,54	88,32	0,001005	0,001005	4,13	10,04	0,84
9	3,07	-10,69	85,50	0,001005	0,001005	10,51	11,96	1,07
10	3,45	-13,32	82,68	0,001005	0,001005	20,47	14,21	1,37

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	-19,34	-0,088	0,000000
2	0,63	-14,04	-0,064	0,000000
3	1,00	-9,31	-0,042	0,000000
4	1,29	-6,15	-0,028	0,000000
5	1,66	-2,42	-0,011	0,000000
6	2,04	0,73	0,003	0,000000
7	2,41	3,31	0,015	0,000000
8	2,70	4,87	0,022	0,000000
9	3,07	6,44	0,029	0,000000
10	3,45	7,45	0,034	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,98	23,37	0,001407	0,001571	15,07	64,40	1,51
2	0,59	-62,80	23,37	0,001206	0,001772	78,46	21,68	2,08
3	0,98	-132,12	23,37	0,001005	0,001571	193,02	46,39	4,61
4	1,37	-179,83	23,37	0,001005	0,001571	265,20	62,73	6,26
5	1,86	-209,79	23,37	0,001005	0,001571	310,54	72,99	7,30
6	2,24	-210,28	23,37	0,001005	0,001571	311,28	73,15	7,32
7	2,73	-181,33	23,37	0,001005	0,001571	267,47	63,24	6,32
8	3,12	-133,96	23,37	0,001005	0,001571	195,81	47,02	4,68
9	3,51	-64,31	23,37	0,001206	0,001772	80,49	22,18	2,13
10	3,95	43,02	23,37	0,001407	0,001571	15,09	64,46	1,51

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-266,69	-0,682	0,000201
2	0,59	-198,83	-0,509	0,000201
3	0,98	-142,67	-0,365	0,000201
4	1,37	-87,98	-0,225	0,000000
5	1,86	-20,76	-0,053	0,000000
6	2,24	32,98	0,084	0,000000
7	2,73	101,36	0,259	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	3,12	157,89	0,404	0,000201
9	3,51	216,65	0,554	0,000201
10	3,95	271,54	0,694	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-48,18	19,74	0,001571	0,001407	74,31	16,60	1,68
2	0,65	72,02	19,74	0,001772	0,001005	25,12	91,93	2,42
3	1,00	151,10	19,74	0,001772	0,001005	51,72	198,45	5,04
4	1,45	212,54	19,74	0,001571	0,001005	73,75	315,76	7,39
5	1,90	228,08	19,74	0,001571	0,001005	79,07	339,29	7,93
6	2,20	227,31	19,74	0,001571	0,001005	78,81	338,12	7,90
7	2,65	209,45	19,74	0,001571	0,001005	72,69	311,09	7,28
8	3,17	133,86	19,74	0,001571	0,001005	46,81	196,72	4,67
9	3,47	70,60	19,74	0,001772	0,001005	24,65	90,02	2,37
10	3,95	-48,22	19,74	0,001571	0,001407	74,37	16,61	1,69

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	248,90	0,637	0,000201
2	0,65	231,90	0,593	0,000201
3	1,00	171,25	0,438	0,000201
4	1,45	42,20	0,108	0,000000
5	1,90	26,90	0,069	0,000000
6	2,20	-32,05	-0,082	0,000000
7	2,65	-112,35	-0,287	0,000000
8	3,17	-178,67	-0,457	0,000201
9	3,47	-237,62	-0,608	0,000201
10	3,95	-254,05	-0,650	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione $H = 0,3000$ mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-42,98	272,90	0,001005	0,001005	63,93	46,05	4,40
2	0,63	-35,56	270,08	0,001005	0,001005	38,92	39,42	3,58
3	1,00	-30,74	267,25	0,001005	0,001005	24,86	34,92	3,05
4	1,29	-28,71	265,13	0,001005	0,001005	19,78	32,97	2,84
5	1,66	-27,94	262,31	0,001005	0,001005	18,37	32,19	2,76
6	2,04	-29,19	259,49	0,001005	0,001005	22,31	33,29	2,89
7	2,41	-32,25	256,66	0,001005	0,001005	32,04	36,05	3,23
8	2,70	-35,59	254,55	0,001005	0,001005	43,64	39,02	3,60
9	3,07	-41,28	251,72	0,001005	0,001005	65,00	43,86	4,24
10	3,45	-48,18	248,90	0,001005	0,001005	92,53	49,40	5,01

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	23,39	0,106	0,000000
2	0,63	16,16	0,073	0,000000
3	1,00	9,51	0,043	0,000000
4	1,29	4,90	0,022	0,000000
5	1,66	-0,74	-0,003	0,000000
6	2,04	-5,81	-0,026	0,000000
7	2,41	-10,32	-0,047	0,000000
8	2,70	-13,32	-0,060	0,000000
9	3,07	-16,81	-0,076	0,000000
10	3,45	-19,74	-0,089	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]Base sezione $B = 100$ cmAltezza sezione $H = 0,3000$ mVerifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-43,02	278,05	0,001005	0,001005	62,32	46,26	4,40
2	0,63	-35,59	275,23	0,001005	0,001005	37,58	39,59	3,57
3	1,00	-30,78	272,40	0,001005	0,001005	23,78	35,07	3,05

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,29	-28,75	270,29	0,001005	0,001005	18,82	33,13	2,84
5	1,66	-27,98	267,46	0,001005	0,001005	17,44	32,35	2,76
6	2,04	-29,23	264,64	0,001005	0,001005	21,27	33,45	2,89
7	2,41	-32,29	261,82	0,001005	0,001005	30,79	36,22	3,23
8	2,70	-35,63	259,70	0,001005	0,001005	42,20	39,20	3,60
9	3,07	-41,32	256,87	0,001005	0,001005	63,34	44,08	4,24
10	3,45	-48,22	254,05	0,001005	0,001005	90,69	49,66	5,01

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	-23,39	-0,106	0,000000
2	0,63	-16,16	-0,073	0,000000
3	1,00	-9,51	-0,043	0,000000
4	1,29	-4,90	-0,022	0,000000
5	1,66	0,74	0,003	0,000000
6	2,04	5,81	0,026	0,000000
7	2,41	10,32	0,047	0,000000
8	2,70	13,32	0,060	0,000000
9	3,07	16,81	0,076	0,000000
10	3,45	19,74	0,089	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	40,95	23,89	0,001407	0,001571	14,43	60,81	1,44
2	0,59	-57,27	23,89	0,001206	0,001772	70,89	19,88	1,90
3	0,98	-121,66	23,89	0,001005	0,001571	177,04	42,83	4,25
4	1,37	-166,00	23,89	0,001005	0,001571	244,13	58,02	5,79
5	1,86	-193,88	23,89	0,001005	0,001571	286,32	67,57	6,75
6	2,24	-194,37	23,89	0,001005	0,001571	287,05	67,73	6,77
7	2,73	-167,50	23,89	0,001005	0,001571	246,40	58,53	5,84
8	3,12	-123,51	23,89	0,001005	0,001571	179,84	43,46	4,32
9	3,51	-58,78	23,89	0,001206	0,001772	72,92	20,38	1,95
10	3,95	40,99	23,89	0,001407	0,001571	14,45	60,87	1,44

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-247,54	-0,633	0,000201
2	0,59	-184,62	-0,472	0,000201
3	0,98	-132,53	-0,339	0,000201
4	1,37	-81,77	-0,209	0,000000
5	1,86	-19,34	-0,049	0,000000
6	2,24	30,60	0,078	0,000000
7	2,73	94,17	0,241	0,000000
8	3,12	146,74	0,375	0,000201
9	3,51	201,40	0,515	0,000201
10	3,95	252,39	0,645	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-44,47	19,22	0,001571	0,001407	68,26	15,37	1,56
2	0,65	66,16	19,22	0,001772	0,001005	23,13	84,17	2,22
3	1,00	138,81	19,22	0,001772	0,001005	47,56	182,02	4,63
4	1,45	192,28	19,22	0,001571	0,001005	66,78	285,26	6,69
5	1,90	207,53	19,22	0,001571	0,001005	72,01	308,34	7,22
6	2,20	206,76	19,22	0,001571	0,001005	71,74	307,17	7,19
7	2,65	189,19	19,22	0,001571	0,001005	65,73	280,59	6,58
8	3,17	122,77	19,22	0,001571	0,001005	42,98	180,10	4,28
9	3,47	65,06	19,22	0,001772	0,001005	22,76	82,68	2,19
10	3,95	-44,51	19,22	0,001571	0,001407	68,32	15,38	1,56

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	229,32	0,587	0,000201
2	0,65	213,20	0,545	0,000201
3	1,00	153,16	0,392	0,000201
4	1,45	41,15	0,105	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,90	26,64	0,068	0,000000
6	2,20	-31,79	-0,081	0,000000
7	2,65	-95,05	-0,243	0,000000
8	3,17	-160,46	-0,410	0,000201
9	3,47	-218,89	-0,560	0,000201
10	3,95	-234,48	-0,600	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-40,95	253,32	0,001005	0,001005	63,20	43,64	4,20
2	0,63	-33,32	250,50	0,001005	0,001005	37,22	36,87	3,36
3	1,00	-28,31	247,68	0,001005	0,001005	22,54	32,19	2,81
4	1,29	-26,13	245,56	0,001005	0,001005	17,13	30,11	2,58
5	1,66	-25,17	242,74	0,001005	0,001005	15,27	29,15	2,48
6	2,04	-26,22	239,91	0,001005	0,001005	18,54	30,06	2,59
7	2,41	-29,08	237,09	0,001005	0,001005	27,40	32,65	2,90
8	2,70	-32,28	234,97	0,001005	0,001005	38,32	35,50	3,26
9	3,07	-37,77	232,15	0,001005	0,001005	58,82	40,20	3,88
10	3,45	-44,47	229,32	0,001005	0,001005	85,57	45,58	4,63

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	23,91	0,108	0,000000
2	0,63	16,69	0,076	0,000000
3	1,00	10,04	0,045	0,000000
4	1,29	5,43	0,025	0,000000
5	1,66	-0,22	-0,001	0,000000
6	2,04	-5,29	-0,024	0,000000
7	2,41	-9,79	-0,044	0,000000
8	2,70	-12,79	-0,058	0,000000
9	3,07	-16,29	-0,074	0,000000
10	3,45	-19,22	-0,087	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-40,99	258,48	0,001005	0,001005	61,56	43,85	4,20
2	0,63	-33,36	255,65	0,001005	0,001005	35,87	37,04	3,35
3	1,00	-28,35	252,83	0,001005	0,001005	21,47	32,35	2,81
4	1,29	-26,17	250,71	0,001005	0,001005	16,20	30,27	2,58
5	1,66	-25,21	247,89	0,001005	0,001005	14,39	29,31	2,48
6	2,04	-26,26	245,06	0,001005	0,001005	17,56	30,22	2,59
7	2,41	-29,12	242,24	0,001005	0,001005	26,20	32,81	2,90
8	2,70	-32,31	240,12	0,001005	0,001005	36,91	35,68	3,26
9	3,07	-37,81	237,30	0,001005	0,001005	57,17	40,41	3,88
10	3,45	-44,51	234,48	0,001005	0,001005	83,72	45,84	4,63

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-23,91	-0,108	0,000000
2	0,63	-16,69	-0,076	0,000000
3	1,00	-10,04	-0,045	0,000000
4	1,29	-5,43	-0,025	0,000000
5	1,66	0,22	0,001	0,000000
6	2,04	5,29	0,024	0,000000
7	2,41	9,79	0,044	0,000000
8	2,70	12,79	0,058	0,000000
9	3,07	16,29	0,074	0,000000
10	3,45	19,22	0,087	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,41	23,73	0,001407	0,001571	14,90	63,32	1,49
2	0,59	-61,35	23,73	0,001206	0,001772	76,42	21,22	2,03
3	0,98	-128,89	23,73	0,001005	0,001571	188,03	45,30	4,50
4	1,37	-174,99	23,73	0,001005	0,001571	257,77	61,09	6,10
5	1,86	-203,40	23,73	0,001005	0,001571	300,77	70,82	7,08
6	2,24	-203,22	23,73	0,001005	0,001571	300,50	70,76	7,07
7	2,73	-174,45	23,73	0,001005	0,001571	256,96	60,90	6,08
8	3,12	-128,26	23,73	0,001005	0,001571	187,08	45,08	4,48
9	3,51	-60,92	23,73	0,001206	0,001772	75,83	21,08	2,02
10	3,95	42,15	23,73	0,001407	0,001571	14,82	62,88	1,48

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-262,24	-0,671	0,000201
2	0,59	-194,19	-0,497	0,000201
3	0,98	-138,30	-0,354	0,000201
4	1,37	-84,27	-0,216	0,000000
5	1,86	-18,48	-0,047	0,000000
6	2,24	33,63	0,086	0,000000
7	2,73	99,31	0,254	0,000000
8	3,12	153,12	0,392	0,000201
9	3,51	208,64	0,534	0,000201
10	3,95	260,09	0,665	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-46,44	19,38	0,001571	0,001407	71,51	16,02	1,62
2	0,65	71,55	19,38	0,001772	0,001005	24,95	91,39	2,40
3	1,00	149,09	19,38	0,001772	0,001005	51,03	195,83	4,97
4	1,45	204,47	19,38	0,001571	0,001005	70,97	303,67	7,11
5	1,90	218,04	19,38	0,001571	0,001005	75,61	324,19	7,58
6	2,20	215,94	19,38	0,001571	0,001005	74,89	321,02	7,51

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

7	2,65	196,09	19,38	0,001571	0,001005	68,10	290,98	6,82
8	3,17	126,62	19,38	0,001571	0,001005	44,31	185,87	4,42
9	3,47	66,92	19,38	0,001772	0,001005	23,39	85,14	2,25
10	3,95	-46,18	19,38	0,001571	0,001407	71,08	15,93	1,61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	244,49	0,625	0,000201
2	0,65	227,49	0,582	0,000201
3	1,00	166,84	0,427	0,000201
4	1,45	37,79	0,097	0,000000
5	1,90	22,49	0,058	0,000000
6	2,20	-36,46	-0,093	0,000000
7	2,65	-100,51	-0,257	0,000000
8	3,17	-166,83	-0,427	0,000201
9	3,47	-225,78	-0,577	0,000201
10	3,95	-242,21	-0,619	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-42,41	268,49	0,001005	0,001005	63,35	45,41	4,35
2	0,63	-34,85	265,66	0,001005	0,001005	37,87	38,66	3,50
3	1,00	-29,89	262,84	0,001005	0,001005	23,50	34,02	2,97
4	1,29	-27,76	260,72	0,001005	0,001005	18,23	31,99	2,74
5	1,66	-26,86	257,90	0,001005	0,001005	16,51	31,08	2,65
6	2,04	-27,97	255,08	0,001005	0,001005	19,96	32,05	2,77
7	2,41	-30,89	252,25	0,001005	0,001005	29,00	34,69	3,08
8	2,70	-34,13	250,13	0,001005	0,001005	40,02	37,59	3,45
9	3,07	-39,68	247,31	0,001005	0,001005	60,62	42,35	4,07
10	3,45	-46,44	244,49	0,001005	0,001005	87,44	47,82	4,83

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
----	---	---	----------	----------

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1	0,25	23,75	0,107	0,000000
2	0,63	16,53	0,075	0,000000
3	1,00	9,88	0,045	0,000000
4	1,29	5,27	0,024	0,000000
5	1,66	-0,38	-0,002	0,000000
6	2,04	-5,45	-0,025	0,000000
7	2,41	-9,95	-0,045	0,000000
8	2,70	-12,95	-0,059	0,000000
9	3,07	-16,45	-0,074	0,000000
10	3,45	-19,38	-0,088	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-42,15	266,21	0,001005	0,001005	63,18	45,11	4,32
2	0,63	-34,59	263,39	0,001005	0,001005	37,66	38,36	3,48
3	1,00	-29,63	260,57	0,001005	0,001005	23,29	33,73	2,94
4	1,29	-27,50	258,45	0,001005	0,001005	18,03	31,69	2,72
5	1,66	-26,60	255,62	0,001005	0,001005	16,31	30,78	2,62
6	2,04	-27,71	252,80	0,001005	0,001005	19,75	31,75	2,74
7	2,41	-30,63	249,98	0,001005	0,001005	28,80	34,40	3,06
8	2,70	-33,87	247,86	0,001005	0,001005	39,82	37,29	3,42
9	3,07	-39,42	245,04	0,001005	0,001005	60,44	42,05	4,05
10	3,45	-46,18	242,21	0,001005	0,001005	87,30	47,52	4,80

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-23,75	-0,107	0,000000
2	0,63	-16,53	-0,075	0,000000
3	1,00	-9,88	-0,045	0,000000
4	1,29	-5,27	-0,024	0,000000
5	1,66	0,38	0,002	0,000000
6	2,04	5,45	0,025	0,000000
7	2,41	9,95	0,045	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

8	2,70	12,95	0,059	0,000000
9	3,07	16,45	0,074	0,000000
10	3,45	19,38	0,088	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,11	23,73	0,001407	0,001571	14,81	62,82	1,48
2	0,59	-59,41	23,73	0,001206	0,001772	73,81	20,58	1,97
3	0,98	-126,42	23,73	0,001005	0,001571	184,28	44,45	4,42
4	1,37	-172,95	23,73	0,001005	0,001571	254,69	60,39	6,03
5	1,86	-202,74	23,73	0,001005	0,001571	299,76	70,59	7,06
6	2,24	-203,89	23,73	0,001005	0,001571	301,50	70,98	7,10
7	2,73	-176,49	23,73	0,001005	0,001571	260,04	61,60	6,15
8	3,12	-130,74	23,73	0,001005	0,001571	190,82	45,93	4,57
9	3,51	-62,86	23,73	0,001206	0,001772	78,45	21,71	2,08
10	3,95	42,45	23,73	0,001407	0,001571	14,92	63,38	1,49

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	-255,25	-0,653	0,000201
2	0,59	-191,68	-0,490	0,000201
3	0,98	-138,63	-0,355	0,000201
4	1,37	-86,54	-0,221	0,000000
5	1,86	-21,87	-0,056	0,000000
6	2,24	30,35	0,078	0,000000
7	2,73	97,44	0,249	0,000000
8	3,12	153,41	0,392	0,000201
9	3,51	212,00	0,542	0,000201
10	3,95	267,09	0,683	0,000201

Verifica sezioni traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-46,14	19,38	0,001571	0,001407	71,01	15,92	1,61
2	0,65	68,14	19,38	0,001772	0,001005	23,80	86,79	2,29
3	1,00	143,08	19,38	0,001772	0,001005	49,00	187,73	4,77
4	1,45	199,18	19,38	0,001571	0,001005	69,16	295,66	6,93
5	1,90	216,71	19,38	0,001571	0,001005	75,16	322,19	7,53
6	2,20	217,26	19,38	0,001571	0,001005	75,35	323,02	7,55
7	2,65	201,38	19,38	0,001571	0,001005	69,91	299,00	7,00
8	3,17	132,14	19,38	0,001571	0,001005	46,20	194,22	4,61
9	3,47	70,21	19,38	0,001772	0,001005	24,50	89,57	2,36
10	3,95	-46,48	19,38	0,001571	0,001407	71,58	16,03	1,62

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	237,06	0,606	0,000201
2	0,65	220,06	0,563	0,000201
3	1,00	159,41	0,408	0,000201
4	1,45	46,61	0,119	0,000000
5	1,90	31,31	0,080	0,000000
6	2,20	-27,64	-0,071	0,000000
7	2,65	-91,69	-0,234	0,000000
8	3,17	-174,26	-0,446	0,000201
9	3,47	-233,21	-0,596	0,000201
10	3,95	-249,64	-0,638	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-42,11	261,06	0,001005	0,001005	64,82	44,90	4,32
2	0,63	-34,55	258,24	0,001005	0,001005	39,03	38,19	3,48
3	1,00	-29,60	255,41	0,001005	0,001005	24,38	33,57	2,94

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

4	1,29	-27,46	253,30	0,001005	0,001005	18,99	31,54	2,71
5	1,66	-26,56	250,47	0,001005	0,001005	17,23	30,63	2,62
6	2,04	-27,67	247,65	0,001005	0,001005	20,77	31,60	2,74
7	2,41	-30,59	244,83	0,001005	0,001005	30,03	34,23	3,06
8	2,70	-33,83	242,71	0,001005	0,001005	41,25	37,11	3,42
9	3,07	-39,38	239,88	0,001005	0,001005	62,11	41,84	4,05
10	3,45	-46,14	237,06	0,001005	0,001005	89,14	47,26	4,80

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	23,75	0,107	0,000000
2	0,63	16,53	0,075	0,000000
3	1,00	9,88	0,045	0,000000
4	1,29	5,27	0,024	0,000000
5	1,66	-0,38	-0,002	0,000000
6	2,04	-5,45	-0,025	0,000000
7	2,41	-9,95	-0,045	0,000000
8	2,70	-12,95	-0,059	0,000000
9	3,07	-16,45	-0,074	0,000000
10	3,45	-19,38	-0,088	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-42,45	273,64	0,001005	0,001005	61,73	45,62	4,34
2	0,63	-34,89	270,82	0,001005	0,001005	36,54	38,83	3,50
3	1,00	-29,93	267,99	0,001005	0,001005	22,44	34,18	2,97
4	1,29	-27,80	265,87	0,001005	0,001005	17,30	32,14	2,74
5	1,66	-26,90	263,05	0,001005	0,001005	15,63	31,24	2,65
6	2,04	-28,01	260,23	0,001005	0,001005	18,97	32,21	2,77
7	2,41	-30,93	257,40	0,001005	0,001005	27,80	34,85	3,08
8	2,70	-34,17	255,29	0,001005	0,001005	38,62	37,77	3,44
9	3,07	-39,72	252,46	0,001005	0,001005	58,98	42,56	4,07
10	3,45	-46,48	249,64	0,001005	0,001005	85,61	48,07	4,83

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	-23,75	-0,107	0,000000
2	0,63	-16,53	-0,075	0,000000
3	1,00	-9,88	-0,045	0,000000
4	1,29	-5,27	-0,024	0,000000
5	1,66	0,38	0,002	0,000000
6	2,04	5,45	0,025	0,000000
7	2,41	9,95	0,045	0,000000
8	2,70	12,95	0,059	0,000000
9	3,07	16,45	0,074	0,000000
10	3,45	19,38	0,088	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	41,40	22,90	0,001407	0,001571	14,54	61,90	1,45
2	0,59	-59,96	22,90	0,001206	0,001772	74,76	20,72	1,99
3	0,98	-126,39	22,90	0,001005	0,001571	184,49	44,40	4,41
4	1,37	-172,12	22,90	0,001005	0,001571	253,68	60,06	6,00
5	1,86	-200,87	22,90	0,001005	0,001571	297,18	69,91	6,99
6	2,24	-201,35	22,90	0,001005	0,001571	297,91	70,07	7,01
7	2,73	-173,62	22,90	0,001005	0,001571	255,95	60,58	6,05
8	3,12	-128,23	22,90	0,001005	0,001571	187,28	45,03	4,48
9	3,51	-61,46	22,90	0,001206	0,001772	76,78	21,22	2,04
10	3,95	41,44	22,90	0,001407	0,001571	14,55	61,96	1,46

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-255,49	-0,653	0,000201
2	0,59	-190,51	-0,487	0,000201
3	0,98	-136,73	-0,350	0,000201
4	1,37	-84,34	-0,216	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

5	1,86	-19,93	-0,051	0,000000
6	2,24	31,58	0,081	0,000000
7	2,73	97,14	0,248	0,000000
8	3,12	151,36	0,387	0,000201
9	3,51	207,72	0,531	0,000201
10	3,95	260,33	0,666	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	-46,08	18,95	0,001571	0,001407	71,06	15,88	1,61
2	0,65	68,61	18,95	0,001772	0,001005	23,94	87,53	2,30
3	1,00	144,10	18,95	0,001772	0,001005	49,33	189,22	4,80
4	1,45	201,22	18,95	0,001571	0,001005	69,83	298,88	7,00
5	1,90	220,13	18,95	0,001571	0,001005	76,31	327,49	7,65
6	2,20	219,36	18,95	0,001571	0,001005	76,04	326,32	7,62
7	2,65	198,13	18,95	0,001571	0,001005	68,78	294,20	6,89
8	3,17	127,52	18,95	0,001571	0,001005	44,60	187,36	4,45
9	3,47	67,37	18,95	0,001772	0,001005	23,52	85,86	2,26
10	3,95	-46,12	18,95	0,001571	0,001407	71,12	15,89	1,61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,15	237,45	0,607	0,000201
2	0,65	221,32	0,566	0,000201
3	1,00	161,29	0,412	0,000201
4	1,45	49,27	0,126	0,000000
5	1,90	34,76	0,089	0,000000
6	2,20	-39,91	-0,102	0,000000
7	2,65	-103,18	-0,264	0,000000
8	3,17	-168,59	-0,431	0,000201
9	3,47	-227,01	-0,581	0,000201
10	3,95	-242,60	-0,620	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-41,40	261,45	0,001005	0,001005	62,06	44,31	4,24
2	0,63	-34,12	258,63	0,001005	0,001005	37,51	37,81	3,43
3	1,00	-29,40	255,80	0,001005	0,001005	23,73	33,40	2,92
4	1,29	-27,40	253,68	0,001005	0,001005	18,75	31,49	2,71
5	1,66	-26,63	250,86	0,001005	0,001005	17,33	30,70	2,63
6	2,04	-27,82	248,04	0,001005	0,001005	21,10	31,75	2,76
7	2,41	-30,76	245,21	0,001005	0,001005	30,46	34,40	3,08
8	2,70	-33,98	243,10	0,001005	0,001005	41,64	37,26	3,44
9	3,07	-39,46	240,27	0,001005	0,001005	62,25	41,91	4,06
10	3,45	-46,08	237,45	0,001005	0,001005	88,76	47,23	4,80

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	22,92	0,104	0,000000
2	0,63	15,84	0,072	0,000000
3	1,00	9,34	0,042	0,000000
4	1,29	4,84	0,022	0,000000
5	1,66	-0,66	-0,003	0,000000
6	2,04	-5,58	-0,025	0,000000
7	2,41	-9,94	-0,045	0,000000
8	2,70	-12,83	-0,058	0,000000
9	3,07	-16,18	-0,073	0,000000
10	3,45	-18,95	-0,086	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-41,44	266,60	0,001005	0,001005	60,44	44,51	4,24
2	0,63	-34,16	263,78	0,001005	0,001005	36,17	37,98	3,43
3	1,00	-29,44	260,95	0,001005	0,001005	22,65	33,55	2,92
4	1,29	-27,44	258,84	0,001005	0,001005	17,79	31,64	2,71
5	1,66	-26,67	256,01	0,001005	0,001005	16,41	30,86	2,63
6	2,04	-27,86	253,19	0,001005	0,001005	20,06	31,90	2,76
7	2,41	-30,80	250,37	0,001005	0,001005	29,21	34,56	3,08
8	2,70	-34,02	248,25	0,001005	0,001005	40,21	37,44	3,44
9	3,07	-39,49	245,42	0,001005	0,001005	60,58	42,13	4,05
10	3,45	-46,12	242,60	0,001005	0,001005	86,92	47,49	4,79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-22,92	-0,104	0,000000
2	0,63	-15,84	-0,072	0,000000
3	1,00	-9,34	-0,042	0,000000
4	1,29	-4,84	-0,022	0,000000
5	1,66	0,66	0,003	0,000000
6	2,04	5,58	0,025	0,000000
7	2,41	9,94	0,045	0,000000
8	2,70	12,83	0,058	0,000000
9	3,07	16,18	0,073	0,000000
10	3,45	18,95	0,086	0,000000

Verifica sezioni fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,15	42,77	23,31	0,001407	0,001571	15,00	64,06	1,50
2	0,59	-61,47	23,31	0,001206	0,001772	76,69	21,24	2,04
3	0,98	-129,90	23,31	0,001005	0,001571	189,67	45,62	4,54
4	1,37	-177,09	23,31	0,001005	0,001571	261,08	61,79	6,17
5	1,86	-206,88	23,31	0,001005	0,001571	306,14	71,99	7,20

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

6	2,24	-207,52	23,31	0,001005	0,001571	307,13	72,21	7,22
7	2,73	-179,09	23,31	0,001005	0,001571	264,11	62,47	6,24
8	3,12	-132,36	23,31	0,001005	0,001571	193,40	46,47	4,62
9	3,51	-63,48	23,31	0,001206	0,001772	79,39	21,90	2,10
10	3,95	42,82	23,31	0,001407	0,001571	15,02	64,15	1,50

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	-262,63	-0,672	0,000201
2	0,59	-196,14	-0,502	0,000201
3	0,98	-141,01	-0,361	0,000201
4	1,37	-87,21	-0,223	0,000000
5	1,86	-20,94	-0,054	0,000000
6	2,24	32,17	0,082	0,000000
7	2,73	99,90	0,256	0,000000
8	3,12	156,02	0,399	0,000201
9	3,51	214,44	0,548	0,000201
10	3,95	269,09	0,688	0,000201

Verifica sezioni trasverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,15	-46,14	18,54	0,001571	0,001407	71,29	15,88	1,61
2	0,65	72,18	18,54	0,001772	0,001005	25,12	92,45	2,42
3	1,00	150,21	18,54	0,001772	0,001005	51,36	197,57	5,00
4	1,45	203,30	18,54	0,001571	0,001005	70,53	302,14	7,07
5	1,90	218,16	18,54	0,001571	0,001005	75,61	324,63	7,58
6	2,20	217,13	18,54	0,001571	0,001005	75,26	323,07	7,55
7	2,65	199,18	18,54	0,001571	0,001005	69,11	295,90	6,93
8	3,17	132,32	18,54	0,001571	0,001005	46,22	194,74	4,61
9	3,47	71,64	18,54	0,001772	0,001005	24,94	91,72	2,40
10	3,95	-46,19	18,54	0,001571	0,001407	71,37	15,90	1,61

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,15	244,72	0,626	0,000201
2	0,65	228,59	0,585	0,000201
3	1,00	152,30	0,390	0,000201
4	1,45	40,29	0,103	0,000000
5	1,90	25,78	0,066	0,000000
6	2,20	-32,65	-0,083	0,000000
7	2,65	-95,91	-0,245	0,000000
8	3,17	-161,32	-0,413	0,000201
9	3,47	-236,00	-0,604	0,000201
10	3,95	-251,58	-0,643	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A_{fi}	A_{fs}	σ_{fs}	σ_{fi}	σ_c
1	0,25	-42,77	268,72	0,001005	0,001005	64,60	45,73	4,39
2	0,63	-35,34	265,89	0,001005	0,001005	39,41	39,11	3,56
3	1,00	-30,46	263,07	0,001005	0,001005	25,05	34,56	3,03
4	1,29	-28,35	260,95	0,001005	0,001005	19,71	32,54	2,80
5	1,66	-27,42	258,13	0,001005	0,001005	17,89	31,61	2,71
6	2,04	-28,46	255,30	0,001005	0,001005	21,23	32,51	2,82
7	2,41	-31,24	252,48	0,001005	0,001005	30,03	35,03	3,12
8	2,70	-34,35	250,36	0,001005	0,001005	40,69	37,79	3,47
9	3,07	-39,67	247,54	0,001005	0,001005	60,49	42,35	4,07
10	3,45	-46,14	244,72	0,001005	0,001005	86,18	47,59	4,79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ_c	A_{sw}
1	0,25	23,33	0,106	0,000000
2	0,63	16,25	0,074	0,000000
3	1,00	9,75	0,044	0,000000
4	1,29	5,25	0,024	0,000000
5	1,66	-0,25	-0,001	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

6	2,04	-5,17	-0,023	0,000000
7	2,41	-9,52	-0,043	0,000000
8	2,70	-12,42	-0,056	0,000000
9	3,07	-15,76	-0,071	0,000000
10	3,45	-18,54	-0,084	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Verifiche presso-flessione

N°	X	M	N	A _{fi}	A _{fs}	σ _{fs}	σ _{fi}	σ _c
1	0,25	-42,82	275,58	0,001005	0,001005	62,43	46,00	4,38
2	0,63	-35,39	272,76	0,001005	0,001005	37,61	39,34	3,56
3	1,00	-30,51	269,94	0,001005	0,001005	23,60	34,77	3,03
4	1,29	-28,40	267,82	0,001005	0,001005	18,43	32,75	2,80
5	1,66	-27,47	265,00	0,001005	0,001005	16,66	31,82	2,71
6	2,04	-28,51	262,17	0,001005	0,001005	19,88	32,72	2,82
7	2,41	-31,29	259,35	0,001005	0,001005	28,41	35,24	3,12
8	2,70	-34,40	257,23	0,001005	0,001005	38,82	38,03	3,47
9	3,07	-39,72	254,41	0,001005	0,001005	58,31	42,63	4,07
10	3,45	-46,19	251,58	0,001005	0,001005	83,76	47,92	4,79

Verifiche taglio

N°	X	V	τ _c	A _{sw}
1	0,25	-23,33	-0,106	0,000000
2	0,63	-16,25	-0,074	0,000000
3	1,00	-9,75	-0,044	0,000000
4	1,29	-5,25	-0,024	0,000000
5	1,66	0,25	0,001	0,000000
6	2,04	5,17	0,023	0,000000
7	2,41	9,52	0,043	0,000000
8	2,70	12,42	0,056	0,000000
9	3,07	15,76	0,071	0,000000
10	3,45	18,54	0,084	0,000000

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° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	15,01	0,00	0,30	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-6,44	0,00	0,30	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-20,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-30,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-36,04	0,00	0,30	0,00	0,000000
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-36,04	0,00	0,30	0,00	0,000000
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-30,08	0,00	0,30	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-20,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-6,44	0,00	0,30	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571	0,001571	66,55	-67,14	15,01	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-7,46	0,00	0,30	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	6,15	0,00	0,30	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	13,23	0,00	0,30	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	19,35	0,00	0,30	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	22,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	22,14	0,00	0,30	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	19,35	0,00	0,30	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	12,04	0,00	0,30	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	5,77	0,00	0,30	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-7,46	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,01	0,00	0,30	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,47	0,00	0,30	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,33	0,00	0,30	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,54	0,00	0,30	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-1,37	0,00	0,30	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,77	0,00	0,30	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,46	0,00	0,30	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 23 - SLE (Quasi Permanente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,01	0,00	0,30	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,47	0,00	0,30	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,33	0,00	0,30	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,79	0,00	0,30	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,54	0,00	0,30	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-1,37	0,00	0,30	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,57	0,00	0,30	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,77	0,00	0,30	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,46	0,00	0,30	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	s _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	21,92	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-22,23	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-51,04	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-70,77	0,10	0,40	221,96	0,000025
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-83,00	0,15	0,40	221,96	0,000038
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-83,00	0,15	0,40	221,96	0,000038
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-70,77	0,10	0,40	221,96	0,000025
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-51,04	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-22,23	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571		66,55	-67,14	21,92	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-19,38	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	22,93	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	49,32	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	79,33	0,12	0,40	192,92	0,000036
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	83,00	0,13	0,40	192,92	0,000039
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	83,00	0,13	0,40	192,92	0,000039
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	79,33	0,12	0,40	192,92	0,000036
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	44,50	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	21,61	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407		67,14	-66,55	-19,38	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-21,92	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,67	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-11,48	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-9,55	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,43	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,77	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,36	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-12,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,48	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005		23,72	-23,72	-19,38	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-21,92	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,67	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-11,48	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-9,55	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,43	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,77	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,36	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-12,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,48	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-19,38	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	15,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-5,64	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-19,67	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-29,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-35,26	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-35,26	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-29,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-19,67	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-5,64	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	15,81	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-8,26	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	5,36	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	12,43	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	18,56	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	21,34	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	21,34	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	18,56	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	11,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	4,97	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-8,26	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,97	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,19	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-1,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,10	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	0,14	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,85	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,95	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,26	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 25 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,97	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,19	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-1,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,10	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	0,14	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-0,85	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-2,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,95	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,26	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	20,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-17,88	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-41,37	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-56,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-63,82	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-61,82	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-50,13	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-33,94	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-12,06	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571	0,001571	66,55	-67,14	19,31	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-14,18	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	21,52	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	43,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	55,15	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	52,86	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	48,89	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	39,27	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	22,78	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	10,55	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-20,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,55	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,94	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,70	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,17	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,10	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,85	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-14,18	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-19,31	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-12,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,05	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,39	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,96	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-9,79	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	19,31	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-12,06	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-33,94	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-50,13	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-61,82	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-63,82	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-56,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-41,37	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-17,88	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	20,21	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	11,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	25,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	39,27	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	48,89	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	52,86	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	55,15	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	39,34	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	20,42	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-14,18	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-19,31	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-12,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,05	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,81	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,39	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,96	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-9,79	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000

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

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-20,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,55	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,94	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,70	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,17	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,10	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,85	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-14,18	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	17,17	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-13,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-33,85	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-47,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-56,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-56,21	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-47,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-33,85	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-13,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571	0,001571	66,55	-67,14	17,17	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-13,11	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	12,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	28,30	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	45,39	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	59,15	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	59,15	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	45,39	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	25,48	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	11,90	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-13,11	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-17,17	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-11,37	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,45	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,62	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,49	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,89	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,40	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,01	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,11	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 28 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-17,17	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-11,37	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,45	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,62	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,49	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-4,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-5,89	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,40	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,01	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,11	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	21,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-18,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-44,38	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-62,56	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-74,24	0,11	0,40	221,96	0,000029
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-74,72	0,11	0,40	221,96	0,000030
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-64,06	0,00	0,40	0,00	0,000000
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-46,22	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-19,74	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	21,32	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	23,42	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	46,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	51,62	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	53,24	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	52,47	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	48,53	0,00	0,40	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	39,88	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	24,71	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-13,32	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-21,29	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,02	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,64	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,47	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,87	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,57	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,34	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,51	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,65	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,28	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 29 - SLE (Frequente)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-21,32	0,00	0,40	0,00	0,000000
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-15,06	0,00	0,40	0,00	0,000000
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,68	0,00	0,40	0,00	0,000000
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,50	0,00	0,40	0,00	0,000000
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,91	0,00	0,40	0,00	0,000000
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-6,61	0,00	0,40	0,00	0,000000
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-7,38	0,00	0,40	0,00	0,000000
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-8,54	0,00	0,40	0,00	0,000000
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-10,69	0,00	0,40	0,00	0,000000
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-13,32	0,00	0,40	0,00	0,000000

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,98	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-62,80	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-132,12	0,31	100,00	221,96	0,000080

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-179,83	0,45	100,00	221,96	0,000118
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-209,79	0,54	100,00	221,96	0,000140
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-210,28	0,54	100,00	221,96	0,000141
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-181,33	0,46	100,00	221,96	0,000119
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-133,96	0,31	100,00	221,96	0,000081
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-64,31	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571	0,001571	66,55	-67,14	43,02	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-48,18	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	72,02	0,07	100,00	171,36	0,000023
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	151,10	0,25	100,00	171,36	0,000085
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	212,54	0,48	100,00	192,92	0,000143
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	228,08	0,52	100,00	192,92	0,000155
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	227,31	0,52	100,00	192,92	0,000154
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	209,45	0,47	100,00	192,92	0,000141
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	133,86	0,27	100,00	192,92	0,000082
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	70,60	0,07	100,00	171,36	0,000022
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-48,22	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,98	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,56	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,74	0,02	100,00	233,32	0,000005
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,71	0,02	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,94	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,19	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-32,25	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,59	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-41,28	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-48,18	0,08	100,00	233,32	0,000020

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 30 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-43,02	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,59	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,78	0,02	100,00	233,32	0,000005
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,75	0,01	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,98	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,23	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-32,29	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,63	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-41,32	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-48,22	0,07	100,00	233,32	0,000018

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	40,95	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-57,27	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-121,66	0,27	100,00	221,96	0,000071
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-166,00	0,41	100,00	221,96	0,000107
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-193,88	0,49	100,00	221,96	0,000128
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-194,37	0,49	100,00	221,96	0,000129
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-167,50	0,42	100,00	221,96	0,000108
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-123,51	0,28	100,00	221,96	0,000073
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-58,78	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	40,99	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-44,47	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	66,16	0,00	100,00	0,00	0,000000
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	138,81	0,23	100,00	171,36	0,000076
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	192,28	0,43	100,00	192,92	0,000128
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	207,53	0,47	100,00	192,92	0,000139
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	206,76	0,46	100,00	192,92	0,000139
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	189,19	0,42	100,00	192,92	0,000125

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	122,77	0,24	100,00	192,92	0,000073
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	65,06	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-44,51	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-40,95	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-33,32	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,31	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,13	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-25,17	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,22	0,01	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,08	0,02	100,00	233,32	0,000005
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-32,28	0,03	100,00	233,32	0,000007
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-37,77	0,05	100,00	233,32	0,000011
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-44,47	0,07	100,00	233,32	0,000016

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 31 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-40,99	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-33,36	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,35	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,17	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-25,21	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,26	0,01	100,00	233,32	0,000003
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,12	0,02	100,00	233,32	0,000005
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-32,31	0,03	100,00	233,32	0,000007
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-37,81	0,04	100,00	233,32	0,000011
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-44,51	0,06	100,00	233,32	0,000016

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,41	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-61,35	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-128,89	0,30	100,00	221,96	0,000077

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-174,99	0,44	100,00	221,96	0,000114
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-203,40	0,52	100,00	221,96	0,000136
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-203,22	0,52	100,00	221,96	0,000135
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-174,45	0,44	100,00	221,96	0,000113
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-128,26	0,30	100,00	221,96	0,000077
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-60,92	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571	0,001571	66,55	-67,14	42,15	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-46,44	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	71,55	0,07	100,00	171,36	0,000023
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	149,09	0,25	100,00	171,36	0,000084
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	204,47	0,46	100,00	192,92	0,000137
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	218,04	0,49	100,00	192,92	0,000147
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	215,94	0,49	100,00	192,92	0,000146
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	196,09	0,44	100,00	192,92	0,000131
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	126,62	0,25	100,00	192,92	0,000076
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	66,92	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-46,18	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,41	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,85	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,89	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,76	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,86	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,97	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,89	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,13	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,68	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,44	0,07	100,00	233,32	0,000017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 32 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,15	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,59	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,63	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,50	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,60	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,71	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,63	0,02	100,00	233,32	0,000005
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-33,87	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,42	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,18	0,07	100,00	233,32	0,000017

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,11	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-59,41	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-126,42	0,29	100,00	221,96	0,000075
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-172,95	0,43	100,00	221,96	0,000112
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-202,74	0,52	100,00	221,96	0,000135
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-203,89	0,52	100,00	221,96	0,000136
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-176,49	0,44	100,00	221,96	0,000115
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-130,74	0,30	100,00	221,96	0,000079
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-62,86	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,45	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-46,14	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	68,14	0,06	100,00	171,36	0,000020
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	143,08	0,24	100,00	171,36	0,000079
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	199,18	0,44	100,00	192,92	0,000133
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	216,71	0,49	100,00	192,92	0,000146
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	217,26	0,49	100,00	192,92	0,000147
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	201,38	0,45	100,00	192,92	0,000135

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	132,14	0,27	100,00	192,92	0,000081
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	70,21	0,06	100,00	171,36	0,000022
103,950,001571	0,001407	0,001407	67,14	-66,55	-46,48	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,11	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,55	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,60	0,02	100,00	233,32	0,000005
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,46	0,01	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,56	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,67	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,59	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-33,83	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,38	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,14	0,07	100,00	233,32	0,000017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 33 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,45	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,89	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,93	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,80	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,90	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,01	0,01	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,93	0,02	100,00	233,32	0,000005
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,17	0,03	100,00	233,32	0,000007
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,72	0,05	100,00	233,32	0,000011
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,48	0,07	100,00	233,32	0,000016

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	41,40	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-59,96	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-126,39	0,29	100,00	221,96	0,000075

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-172,12	0,43	100,00	221,96	0,000112
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-200,87	0,51	100,00	221,96	0,000134
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-201,35	0,52	100,00	221,96	0,000134
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-173,62	0,43	100,00	221,96	0,000113
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-128,23	0,30	100,00	221,96	0,000077
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-61,46	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001407	0,001571		66,55	-67,14	41,44	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-46,08	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	68,61	0,06	100,00	171,36	0,000020
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	144,10	0,24	100,00	171,36	0,000080
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	201,22	0,45	100,00	192,92	0,000135
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	220,13	0,50	100,00	192,92	0,000149
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	219,36	0,50	100,00	192,92	0,000148
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	198,13	0,44	100,00	192,92	0,000132
83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	127,52	0,26	100,00	192,92	0,000077
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	67,37	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950,001571	0,001407		67,14	-66,55	-46,12	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-41,40	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,12	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,40	0,02	100,00	233,32	0,000005
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,40	0,01	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,63	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,82	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,76	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-33,98	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,46	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450,001005	0,001005		23,72	-23,72	-46,08	0,07	100,00	233,32	0,000017

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 34 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-41,44	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,16	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-29,44	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,44	0,01	100,00	233,32	0,000003
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-26,67	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,86	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,80	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,02	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,49	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,12	0,07	100,00	233,32	0,000017

Verifica fessurazione fondazione [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,77	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,59	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-61,47	0,00	100,00	0,00	0,000000
30,98	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-129,90	0,30	100,00	221,96	0,000078
41,37	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-177,09	0,44	100,00	221,96	0,000115
51,86	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-206,88	0,53	100,00	221,96	0,000138
62,24	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-207,52	0,53	100,00	221,96	0,000139
72,73	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-179,09	0,45	100,00	221,96	0,000117
83,12	0,001005	0,001571	64,73	-66,77	-132,36	0,31	100,00	221,96	0,000080
93,51	0,001206	0,001772	65,81	-67,85	-63,48	0,00	100,00	0,00	0,000000
103,950	0,001407	0,001571	66,55	-67,14	42,82	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione traverso [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	W _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,15	0,001571	0,001407	67,14	-66,55	-46,14	0,00	100,00	0,00	0,000000
20,65	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	72,18	0,07	100,00	171,36	0,000024
31,00	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	150,21	0,25	100,00	171,36	0,000085
41,45	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	203,30	0,46	100,00	192,92	0,000136
51,90	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	218,16	0,49	100,00	192,92	0,000147
62,20	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	217,13	0,49	100,00	192,92	0,000147
72,65	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	199,18	0,45	100,00	192,92	0,000133

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

83,17	0,001571	0,001005	66,77	-64,73	132,32	0,27	100,00	192,92	0,000081
93,47	0,001772	0,001005	67,67	-64,90	71,64	0,07	100,00	171,36	0,000023
103,950,001571	0,001407	0,001005	67,14	-66,55	-46,19	0,00	100,00	0,00	0,000000

Verifica fessurazione piedritto sinistro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,77	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,34	0,03	100,00	233,32	0,000008
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,46	0,02	100,00	233,32	0,000005
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,35	0,02	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,42	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,46	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-31,24	0,02	100,00	233,32	0,000006
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,35	0,03	100,00	233,32	0,000008
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,67	0,05	100,00	233,32	0,000012
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,14	0,07	100,00	233,32	0,000016

Verifica fessurazione piedritto destro [Combinazione n° 35 - SLE (Rara)]

N° X	A _{fi}	A _{fs}	M _p	M _n	M	w	w _{lim}	S _m	ε _{sm}
10,25	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-42,82	0,05	100,00	233,32	0,000012
20,63	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-35,39	0,03	100,00	233,32	0,000007
31,00	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-30,51	0,02	100,00	233,32	0,000004
41,29	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,40	0,01	100,00	233,32	0,000004
51,66	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-27,47	0,01	100,00	233,32	0,000003
62,04	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-28,51	0,02	100,00	233,32	0,000004
72,41	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-31,29	0,02	100,00	233,32	0,000005
82,70	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-34,40	0,03	100,00	233,32	0,000007
93,07	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-39,72	0,04	100,00	233,32	0,000011
103,450,001005	0,001005	0,001005	23,72	-23,72	-46,19	0,06	100,00	233,32	0,000016

Inviluppo sollecitazioni nodali

Inviluppo sollecitazioni fondazione

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-42,98	-10,49	-266,69	-51,02	18,10	28,71

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

0,59	-1,28	62,80	-198,83	-37,91	18,10	28,71
0,98	13,68	132,12	-142,67	-25,06	18,10	28,71
1,37	24,34	179,83	-87,98	-13,02	18,10	28,71
1,86	32,20	209,79	-21,87	1,72	18,10	28,71
2,24	32,20	210,28	2,39	33,63	18,10	28,71
2,73	24,34	181,33	17,15	101,36	18,10	28,71
3,12	13,68	133,96	29,38	157,89	18,10	28,71
3,51	-1,28	64,31	42,43	216,65	18,10	28,71
3,95	-43,02	-10,49	51,02	271,54	18,10	28,71

Inviluppo sollecitazioni trasverso

X [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,15	-48,18	-4,20	28,96	248,90	7,08	19,74
0,65	1,55	72,18	20,87	231,90	7,39	19,74
1,00	9,21	151,10	12,86	171,25	7,45	19,74
1,45	16,03	212,54	-7,58	61,62	7,45	19,74
1,90	18,88	228,08	-21,68	51,97	7,45	19,74
2,20	18,88	227,31	-51,97	21,68	7,45	19,74
2,65	16,03	209,45	-116,67	7,58	7,45	19,74
3,17	7,92	133,86	-178,67	-16,28	7,45	19,74
3,47	1,12	71,64	-237,62	-21,14	7,38	19,74
3,95	-48,22	-4,20	-254,05	-28,96	7,08	19,74

Inviluppo sollecitazioni piedritto sinistro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,25	-42,98	-10,49	15,89	30,06	52,36	272,90
0,63	-35,56	-5,50	10,73	22,55	49,60	270,08
1,00	-30,74	-1,39	6,15	15,77	46,85	267,25
1,29	-28,71	0,34	3,08	11,17	44,79	265,13
1,66	-27,94	2,23	-0,74	5,69	42,03	262,31
2,04	-29,19	2,34	-5,81	1,64	39,28	259,49
2,41	-32,25	1,83	-10,32	-1,54	36,53	256,66
2,70	-35,59	0,60	-13,32	-3,54	34,46	254,55
3,07	-41,28	-1,73	-16,81	-5,64	31,71	251,72
3,45	-48,18	-4,20	-19,74	-7,08	28,96	248,90

Inviluppo sollecitazioni piedritto destro

Y [m]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]	V _{min} [kN]	V _{max} [kN]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]
0,25	-43,02	-10,49	-30,06	-15,89	52,36	278,05
0,63	-35,59	-5,50	-22,55	-10,73	49,60	275,23
1,00	-30,78	-1,39	-15,77	-6,15	46,85	272,40
1,29	-28,75	0,34	-11,17	-3,08	44,79	270,29
1,66	-27,98	2,23	-5,69	0,74	42,03	267,46
2,04	-29,23	2,34	-1,64	5,81	39,28	264,64
2,41	-32,29	1,83	1,54	10,32	36,53	261,82
2,70	-35,63	0,60	3,54	13,32	34,46	259,70
3,07	-41,32	-1,73	5,64	16,81	31,71	256,87
3,45	-48,22	-4,20	7,08	19,74	28,96	254,05

Inviluppo verifiche stato limite ultimo (SLU)**Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)**

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,5000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,15	0,001407	0,001571	8,52
0,59	0,001206	0,001772	3,28
0,98	0,001005	0,001571	2,17
1,37	0,001005	0,001571	1,94
1,86	0,001005	0,001571	1,94
2,24	0,001005	0,001571	1,94
2,73	0,001005	0,001571	1,94
3,12	0,001005	0,001571	2,09
3,51	0,001206	0,001772	3,11
3,95	0,001407	0,001571	8,52

X	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,15	177,06	2149,64	1443,92	0,000201
0,59	191,53	829,15	1443,47	0,000201
0,98	191,75	0,00	0,00	0,000201
1,37	191,75	0,00	0,00	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1,86	191,75	0,00	0,00	0,000000
2,24	191,75	0,00	0,00	0,000000
2,73	191,75	0,00	0,00	0,000000
3,12	191,75	0,00	0,00	0,000201
3,51	191,53	829,15	1443,47	0,000201
3,95	177,06	2149,64	1443,92	0,000201

Verifica sezioni traverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

X	A_{fi}	A_{fs}	CS
0,15	0,001571	0,001407	7,96
0,65	0,001772	0,001005	3,09
1,00	0,001772	0,001005	2,14
1,45	0,001571	0,001005	1,81
1,90	0,001571	0,001005	1,81
2,20	0,001571	0,001005	1,81
2,65	0,001571	0,001005	1,81
3,17	0,001571	0,001005	2,02
3,47	0,001772	0,001005	3,16
3,95	0,001571	0,001407	7,96

X	V_{Rd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	A_{sw}
0,15	176,26	1074,82	1442,75	0,000201
0,65	191,03	460,64	1442,75	0,000201
1,00	191,03	586,27	1442,75	0,000201
1,45	189,67	0,00	0,00	0,000000
1,90	189,67	0,00	0,00	0,000000
2,20	189,67	0,00	0,00	0,000000
2,65	189,67	0,00	0,00	0,000000
3,17	189,67	0,00	0,00	0,000201
3,47	191,03	483,67	1442,75	0,000201
3,95	176,26	1074,82	1442,75	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	0,001005	0,001005	5,66
0,63	0,001005	0,001005	7,57
1,00	0,001005	0,001005	10,71
1,29	0,001005	0,001005	12,22
1,66	0,001005	0,001005	13,60
2,04	0,001005	0,001005	12,66
2,41	0,001005	0,001005	10,89
2,70	0,001005	0,001005	9,00
3,07	0,001005	0,001005	6,59
3,45	0,001005	0,001005	5,68

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	134,84	0,00	0,00	0,000000
0,63	134,36	0,00	0,00	0,000000
1,00	133,89	0,00	0,00	0,000000
1,29	133,53	0,00	0,00	0,000000
1,66	133,05	0,00	0,00	0,000000
2,04	132,57	0,00	0,00	0,000000
2,41	132,10	0,00	0,00	0,000000
2,70	131,74	0,00	0,00	0,000000
3,07	131,26	0,00	0,00	0,000000
3,45	130,79	0,00	0,00	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	CS
0,25	0,001005	0,001005	5,66
0,63	0,001005	0,001005	7,57

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1,00	0,001005	0,001005	10,71
1,29	0,001005	0,001005	12,22
1,66	0,001005	0,001005	13,60
2,04	0,001005	0,001005	12,66
2,41	0,001005	0,001005	10,89
2,70	0,001005	0,001005	9,00
3,07	0,001005	0,001005	6,59
3,45	0,001005	0,001005	5,68

Y	V _{Rd}	V _{Rsd}	V _{Rcd}	A _{sw}
0,25	134,84	0,00	0,00	0,000000
0,63	134,36	0,00	0,00	0,000000
1,00	133,89	0,00	0,00	0,000000
1,29	133,53	0,00	0,00	0,000000
1,66	133,05	0,00	0,00	0,000000
2,04	132,57	0,00	0,00	0,000000
2,41	132,10	0,00	0,00	0,000000
2,70	131,74	0,00	0,00	0,000000
3,07	131,26	0,00	0,00	0,000000
3,45	130,79	0,00	0,00	0,000000

Inviluppo verifiche stato limite esercizio (SLE)

Verifica sezioni fondazione (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

X	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,15	0,001407	0,001571	1,510	64,398	15,075
0,59	0,001206	0,001772	2,081	21,680	78,463
0,98	0,001005	0,001571	4,612	46,387	193,018
1,37	0,001005	0,001571	6,264	62,726	265,201
1,86	0,001005	0,001571	7,301	72,988	310,545
2,24	0,001005	0,001571	7,318	73,155	311,281
2,73	0,001005	0,001571	6,316	63,240	267,472

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

3,12	0,001005	0,001571	4,676	47,019	195,810
3,51	0,001206	0,001772	2,130	22,175	80,486
3,95	0,001407	0,001571	1,511	64,462	15,087

X	τ_c	A_{sw}
0,15	-0,68	0,000201
0,59	-0,51	0,000201
0,98	-0,36	0,000201
1,37	-0,23	0,000000
1,86	-0,06	0,000000
2,24	0,09	0,000000
2,73	0,26	0,000000
3,12	0,40	0,000201
3,51	0,55	0,000201
3,95	0,69	0,000201

Verifica sezioni trasverso (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,5000 m

X	A_{fi}	A_{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,15	0,001571	0,001407	1,684	16,600	74,306
0,65	0,001772	0,001005	2,421	92,450	25,124
1,00	0,001772	0,001005	5,036	198,454	51,720
1,45	0,001571	0,001005	7,390	315,764	73,748
1,90	0,001571	0,001005	7,928	339,289	79,071
2,20	0,001571	0,001005	7,901	338,120	78,806
2,65	0,001571	0,001005	7,283	311,087	72,689
3,17	0,001571	0,001005	4,667	196,719	46,807
3,47	0,001772	0,001005	2,403	91,716	24,941
3,95	0,001571	0,001407	1,685	16,612	74,369

X	τ_c	A_{sw}
0,15	0,64	0,000201
0,65	0,59	0,000201
1,00	0,44	0,000201
1,45	0,13	0,000000

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

1,90	0,09	0,000000
2,20	-0,10	0,000000
2,65	-0,29	0,000000
3,17	-0,46	0,000201
3,47	-0,61	0,000201
3,95	-0,65	0,000201

Verifica sezioni piedritto sinistro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm

Altezza sezione H = 0,3000 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ_c	σ_{fi}	σ_{fs}
0,25	0,001005	0,001005	4,403	46,053	64,825
0,63	0,001005	0,001005	3,578	39,419	39,409
1,00	0,001005	0,001005	3,052	34,915	25,053
1,29	0,001005	0,001005	2,838	32,975	19,781
1,66	0,001005	0,001005	2,759	32,194	18,373
2,04	0,001005	0,001005	2,894	33,293	22,312
2,41	0,001005	0,001005	3,229	36,053	32,042
2,70	0,001005	0,001005	3,603	39,022	43,640
3,07	0,001005	0,001005	4,244	43,865	65,002
3,45	0,001005	0,001005	5,014	49,404	92,531

Y	τ_c	A _{sw}
0,25	0,11	0,000000
0,63	0,08	0,000000
1,00	0,05	0,000000
1,29	0,03	0,000000
1,66	0,01	0,000000
2,04	-0,03	0,000000
2,41	-0,05	0,000000
2,70	-0,06	0,000000
3,07	-0,08	0,000000
3,45	-0,09	0,000000

Verifica sezioni piedritto destro (Inviluppo)

Base sezione B = 100 cm
 Altezza sezione H = 0,3000 m

Y	A _{fi}	A _{fs}	σ _c	σ _{fi}	σ _{fs}
0,25	0,001005	0,001005	4,400	46,258	63,179
0,63	0,001005	0,001005	3,575	39,589	37,665
1,00	0,001005	0,001005	3,052	35,072	23,783
1,29	0,001005	0,001005	2,838	33,131	18,818
1,66	0,001005	0,001005	2,760	32,351	17,442
2,04	0,001005	0,001005	2,893	33,450	21,275
2,41	0,001005	0,001005	3,227	36,216	30,793
2,70	0,001005	0,001005	3,600	39,202	42,204
3,07	0,001005	0,001005	4,241	44,079	63,336
3,45	0,001005	0,001005	5,012	49,659	90,689

Y	τ _c	A _{sw}
0,25	-0,11	0,000000
0,63	-0,08	0,000000
1,00	-0,05	0,000000
1,29	-0,03	0,000000
1,66	-0,01	0,000000
2,04	0,03	0,000000
2,41	0,05	0,000000
2,70	0,06	0,000000
3,07	0,08	0,000000
3,45	0,09	0,000000

Schema Strutturale

Area ed Inerzia elementi

Destinazione	Area [mq]	Inerzia [m ⁴]
Fondazione	0,500000	0,0104166667
Piedritto sinistro	0,300000	0,0022500000
Piedritto destro	0,300000	0,0022500000
Traverso	0,500000	0,0104166667

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

Simbologia adottata ed unità di misura N indice elemento N_i indice nodo iniziale elemento N_j indice nodo finale elemento (X_i, Y_i) coordinate nodo iniziale, espresse in m (X_j, Y_j) coordinate nodo finale, espresse in m $Dest$ appartenenza elemento

N	N_i	N_j	X_i	Y_i	X_j	Y_j	$Dest$
1	1	2	0,1500	0,2500	0,2250	0,2500	Fond
2	2	3	0,2250	0,2500	0,3000	0,2500	Fond
3	3	4	0,3000	0,2500	0,3972	0,2500	Fond
4	4	5	0,3972	0,2500	0,4944	0,2500	Fond
5	5	6	0,4944	0,2500	0,5917	0,2500	Fond
6	6	7	0,5917	0,2500	0,6889	0,2500	Fond
7	7	8	0,6889	0,2500	0,7861	0,2500	Fond
8	8	9	0,7861	0,2500	0,8833	0,2500	Fond
9	9	10	0,8833	0,2500	0,9806	0,2500	Fond
10	10	11	0,9806	0,2500	1,0778	0,2500	Fond
11	11	12	1,0778	0,2500	1,1750	0,2500	Fond
12	12	13	1,1750	0,2500	1,2722	0,2500	Fond
13	13	14	1,2722	0,2500	1,3694	0,2500	Fond
14	14	15	1,3694	0,2500	1,4667	0,2500	Fond
15	15	16	1,4667	0,2500	1,5639	0,2500	Fond
16	16	17	1,5639	0,2500	1,6611	0,2500	Fond
17	17	18	1,6611	0,2500	1,7583	0,2500	Fond
18	18	19	1,7583	0,2500	1,8556	0,2500	Fond
19	19	20	1,8556	0,2500	1,9528	0,2500	Fond
20	20	21	1,9528	0,2500	2,0500	0,2500	Fond
21	21	22	2,0500	0,2500	2,1472	0,2500	Fond
22	22	23	2,1472	0,2500	2,2444	0,2500	Fond
23	23	24	2,2444	0,2500	2,3417	0,2500	Fond
24	24	25	2,3417	0,2500	2,4389	0,2500	Fond
25	25	26	2,4389	0,2500	2,5361	0,2500	Fond
26	26	27	2,5361	0,2500	2,6333	0,2500	Fond
27	27	28	2,6333	0,2500	2,7306	0,2500	Fond
28	28	29	2,7306	0,2500	2,8278	0,2500	Fond

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

29	29	30	2,8278	0,2500	2,9250	0,2500	Fond
30	30	31	2,9250	0,2500	3,0222	0,2500	Fond
31	31	32	3,0222	0,2500	3,1194	0,2500	Fond
32	32	33	3,1194	0,2500	3,2167	0,2500	Fond
33	33	34	3,2167	0,2500	3,3139	0,2500	Fond
34	34	35	3,3139	0,2500	3,4111	0,2500	Fond
35	35	36	3,4111	0,2500	3,5083	0,2500	Fond
36	36	37	3,5083	0,2500	3,6056	0,2500	Fond
37	37	38	3,6056	0,2500	3,7028	0,2500	Fond
38	38	39	3,7028	0,2500	3,8000	0,2500	Fond
39	39	40	3,8000	0,2500	3,8750	0,2500	Fond
40	40	41	3,8750	0,2500	3,9500	0,2500	Fond
41	1	85	0,1500	0,2500	0,1500	0,3441	PiedL
42	85	86	0,1500	0,3441	0,1500	0,4382	PiedL
43	86	87	0,1500	0,4382	0,1500	0,5324	PiedL
44	87	88	0,1500	0,5324	0,1500	0,6265	PiedL
45	88	89	0,1500	0,6265	0,1500	0,7206	PiedL
46	89	90	0,1500	0,7206	0,1500	0,8147	PiedL
47	90	91	0,1500	0,8147	0,1500	0,9088	PiedL
48	91	92	0,1500	0,9088	0,1500	1,0029	PiedL
49	92	93	0,1500	1,0029	0,1500	1,0971	PiedL
50	93	94	0,1500	1,0971	0,1500	1,1912	PiedL
51	94	95	0,1500	1,1912	0,1500	1,2853	PiedL
52	95	96	0,1500	1,2853	0,1500	1,3794	PiedL
53	96	97	0,1500	1,3794	0,1500	1,4735	PiedL
54	97	98	0,1500	1,4735	0,1500	1,5676	PiedL
55	98	99	0,1500	1,5676	0,1500	1,6618	PiedL
56	99	100	0,1500	1,6618	0,1500	1,7559	PiedL
57	100	101	0,1500	1,7559	0,1500	1,8500	PiedL
58	101	102	0,1500	1,8500	0,1500	1,9441	PiedL
59	102	103	0,1500	1,9441	0,1500	2,0382	PiedL
60	103	104	0,1500	2,0382	0,1500	2,1324	PiedL
61	104	105	0,1500	2,1324	0,1500	2,2265	PiedL
62	105	106	0,1500	2,2265	0,1500	2,3206	PiedL
63	106	107	0,1500	2,3206	0,1500	2,4147	PiedL
64	107	108	0,1500	2,4147	0,1500	2,5088	PiedL
65	108	109	0,1500	2,5088	0,1500	2,6029	PiedL
66	109	110	0,1500	2,6029	0,1500	2,6971	PiedL

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

67	110	111	0,1500	2,6971	0,1500	2,7912	PiedL
68	111	112	0,1500	2,7912	0,1500	2,8853	PiedL
69	112	113	0,1500	2,8853	0,1500	2,9794	PiedL
70	113	114	0,1500	2,9794	0,1500	3,0735	PiedL
71	114	115	0,1500	3,0735	0,1500	3,1676	PiedL
72	115	116	0,1500	3,1676	0,1500	3,2618	PiedL
73	116	117	0,1500	3,2618	0,1500	3,3559	PiedL
74	117	217	0,1500	3,3559	0,1500	3,4500	PiedL
75	41	151	3,9500	0,2500	3,9500	0,3441	PiedR
76	151	152	3,9500	0,3441	3,9500	0,4382	PiedR
77	152	153	3,9500	0,4382	3,9500	0,5324	PiedR
78	153	154	3,9500	0,5324	3,9500	0,6265	PiedR
79	154	155	3,9500	0,6265	3,9500	0,7206	PiedR
80	155	156	3,9500	0,7206	3,9500	0,8147	PiedR
81	156	157	3,9500	0,8147	3,9500	0,9088	PiedR
82	157	158	3,9500	0,9088	3,9500	1,0029	PiedR
83	158	159	3,9500	1,0029	3,9500	1,0971	PiedR
84	159	160	3,9500	1,0971	3,9500	1,1912	PiedR
85	160	161	3,9500	1,1912	3,9500	1,2853	PiedR
86	161	162	3,9500	1,2853	3,9500	1,3794	PiedR
87	162	163	3,9500	1,3794	3,9500	1,4735	PiedR
88	163	164	3,9500	1,4735	3,9500	1,5676	PiedR
89	164	165	3,9500	1,5676	3,9500	1,6618	PiedR
90	165	166	3,9500	1,6618	3,9500	1,7559	PiedR
91	166	167	3,9500	1,7559	3,9500	1,8500	PiedR
92	167	168	3,9500	1,8500	3,9500	1,9441	PiedR
93	168	169	3,9500	1,9441	3,9500	2,0382	PiedR
94	169	170	3,9500	2,0382	3,9500	2,1324	PiedR
95	170	171	3,9500	2,1324	3,9500	2,2265	PiedR
96	171	172	3,9500	2,2265	3,9500	2,3206	PiedR
97	172	173	3,9500	2,3206	3,9500	2,4147	PiedR
98	173	174	3,9500	2,4147	3,9500	2,5088	PiedR
99	174	175	3,9500	2,5088	3,9500	2,6029	PiedR
100	175	176	3,9500	2,6029	3,9500	2,6971	PiedR
101	176	177	3,9500	2,6971	3,9500	2,7912	PiedR
102	177	178	3,9500	2,7912	3,9500	2,8853	PiedR
103	178	179	3,9500	2,8853	3,9500	2,9794	PiedR
104	179	180	3,9500	2,9794	3,9500	3,0735	PiedR

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

105	180	181	3,9500	3,0735	3,9500	3,1676	PiedR
106	181	182	3,9500	3,1676	3,9500	3,2618	PiedR
107	182	183	3,9500	3,2618	3,9500	3,3559	PiedR
108	183	243	3,9500	3,3559	3,9500	3,4500	PiedR
109	217	218	0,1500	3,4500	0,3000	3,4500	Trav
110	218	219	0,3000	3,4500	0,4750	3,4500	Trav
111	219	220	0,4750	3,4500	0,6500	3,4500	Trav
112	220	221	0,6500	3,4500	0,8250	3,4500	Trav
113	221	222	0,8250	3,4500	1,0000	3,4500	Trav
114	222	223	1,0000	3,4500	1,1000	3,4500	Trav
115	223	224	1,1000	3,4500	1,2000	3,4500	Trav
116	224	225	1,2000	3,4500	1,3250	3,4500	Trav
117	225	226	1,3250	3,4500	1,4500	3,4500	Trav
118	226	227	1,4500	3,4500	1,6000	3,4500	Trav
119	227	228	1,6000	3,4500	1,7500	3,4500	Trav
120	228	229	1,7500	3,4500	1,9000	3,4500	Trav
121	229	230	1,9000	3,4500	2,0500	3,4500	Trav
122	230	231	2,0500	3,4500	2,2000	3,4500	Trav
123	231	232	2,2000	3,4500	2,3500	3,4500	Trav
124	232	233	2,3500	3,4500	2,5000	3,4500	Trav
125	233	234	2,5000	3,4500	2,6500	3,4500	Trav
126	234	235	2,6500	3,4500	2,7750	3,4500	Trav
127	235	236	2,7750	3,4500	2,9000	3,4500	Trav
128	236	237	2,9000	3,4500	3,0333	3,4500	Trav
129	237	238	3,0333	3,4500	3,1667	3,4500	Trav
130	238	239	3,1667	3,4500	3,3000	3,4500	Trav
131	239	240	3,3000	3,4500	3,4667	3,4500	Trav
132	240	241	3,4667	3,4500	3,6333	3,4500	Trav
133	241	242	3,6333	3,4500	3,8000	3,4500	Trav
134	242	243	3,8000	3,4500	3,9500	3,4500	Trav
135	1	42	0,1500	0,2500	0,1500	-0,7500	MollaF
136	2	43	0,2250	0,2500	0,2250	-0,7500	MollaF
137	3	44	0,3000	0,2500	0,3000	-0,7500	MollaF
138	4	45	0,3972	0,2500	0,3972	-0,7500	MollaF
139	5	46	0,4944	0,2500	0,4944	-0,7500	MollaF
140	6	47	0,5917	0,2500	0,5917	-0,7500	MollaF
141	7	48	0,6889	0,2500	0,6889	-0,7500	MollaF
142	8	49	0,7861	0,2500	0,7861	-0,7500	MollaF

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

143	9	50	0,8833	0,2500	0,8833	-0,7500	MollaF
144	10	51	0,9806	0,2500	0,9806	-0,7500	MollaF
145	11	52	1,0778	0,2500	1,0778	-0,7500	MollaF
146	12	53	1,1750	0,2500	1,1750	-0,7500	MollaF
147	13	54	1,2722	0,2500	1,2722	-0,7500	MollaF
148	14	55	1,3694	0,2500	1,3694	-0,7500	MollaF
149	15	56	1,4667	0,2500	1,4667	-0,7500	MollaF
150	16	57	1,5639	0,2500	1,5639	-0,7500	MollaF
151	17	58	1,6611	0,2500	1,6611	-0,7500	MollaF
152	18	59	1,7583	0,2500	1,7583	-0,7500	MollaF
153	19	60	1,8556	0,2500	1,8556	-0,7500	MollaF
154	20	61	1,9528	0,2500	1,9528	-0,7500	MollaF
155	21	62	2,0500	0,2500	2,0500	-0,7500	MollaF
156	22	63	2,1472	0,2500	2,1472	-0,7500	MollaF
157	23	64	2,2444	0,2500	2,2444	-0,7500	MollaF
158	24	65	2,3417	0,2500	2,3417	-0,7500	MollaF
159	25	66	2,4389	0,2500	2,4389	-0,7500	MollaF
160	26	67	2,5361	0,2500	2,5361	-0,7500	MollaF
161	27	68	2,6333	0,2500	2,6333	-0,7500	MollaF
162	28	69	2,7306	0,2500	2,7306	-0,7500	MollaF
163	29	70	2,8278	0,2500	2,8278	-0,7500	MollaF
164	30	71	2,9250	0,2500	2,9250	-0,7500	MollaF
165	31	72	3,0222	0,2500	3,0222	-0,7500	MollaF
166	32	73	3,1194	0,2500	3,1194	-0,7500	MollaF
167	33	74	3,2167	0,2500	3,2167	-0,7500	MollaF
168	34	75	3,3139	0,2500	3,3139	-0,7500	MollaF
169	35	76	3,4111	0,2500	3,4111	-0,7500	MollaF
170	36	77	3,5083	0,2500	3,5083	-0,7500	MollaF
171	37	78	3,6056	0,2500	3,6056	-0,7500	MollaF
172	38	79	3,7028	0,2500	3,7028	-0,7500	MollaF
173	39	80	3,8000	0,2500	3,8000	-0,7500	MollaF
174	40	81	3,8750	0,2500	3,8750	-0,7500	MollaF
175	41	82	3,9500	0,2500	3,9500	-0,7500	MollaF
176	1	83	0,1500	0,2500	-0,8500	0,2500	MollaPL
177	85	118	0,1500	0,3441	-0,8500	0,3441	MollaPL
178	86	119	0,1500	0,4382	-0,8500	0,4382	MollaPL
179	87	120	0,1500	0,5324	-0,8500	0,5324	MollaPL
180	88	121	0,1500	0,6265	-0,8500	0,6265	MollaPL

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a. Sottopasso Barriera

181	89	122	0,1500	0,7206	-0,8500	0,7206	MollaPL
182	90	123	0,1500	0,8147	-0,8500	0,8147	MollaPL
183	91	124	0,1500	0,9088	-0,8500	0,9088	MollaPL
184	92	125	0,1500	1,0029	-0,8500	1,0029	MollaPL
185	93	126	0,1500	1,0971	-0,8500	1,0971	MollaPL
186	94	127	0,1500	1,1912	-0,8500	1,1912	MollaPL
187	95	128	0,1500	1,2853	-0,8500	1,2853	MollaPL
188	96	129	0,1500	1,3794	-0,8500	1,3794	MollaPL
189	97	130	0,1500	1,4735	-0,8500	1,4735	MollaPL
190	98	131	0,1500	1,5676	-0,8500	1,5676	MollaPL
191	99	132	0,1500	1,6618	-0,8500	1,6618	MollaPL
192	100	133	0,1500	1,7559	-0,8500	1,7559	MollaPL
193	101	134	0,1500	1,8500	-0,8500	1,8500	MollaPL
194	102	135	0,1500	1,9441	-0,8500	1,9441	MollaPL
195	103	136	0,1500	2,0382	-0,8500	2,0382	MollaPL
196	104	137	0,1500	2,1324	-0,8500	2,1324	MollaPL
197	105	138	0,1500	2,2265	-0,8500	2,2265	MollaPL
198	106	139	0,1500	2,3206	-0,8500	2,3206	MollaPL
199	107	140	0,1500	2,4147	-0,8500	2,4147	MollaPL
200	108	141	0,1500	2,5088	-0,8500	2,5088	MollaPL
201	109	142	0,1500	2,6029	-0,8500	2,6029	MollaPL
202	110	143	0,1500	2,6971	-0,8500	2,6971	MollaPL
203	111	144	0,1500	2,7912	-0,8500	2,7912	MollaPL
204	112	145	0,1500	2,8853	-0,8500	2,8853	MollaPL
205	113	146	0,1500	2,9794	-0,8500	2,9794	MollaPL
206	114	147	0,1500	3,0735	-0,8500	3,0735	MollaPL
207	115	148	0,1500	3,1676	-0,8500	3,1676	MollaPL
208	116	149	0,1500	3,2618	-0,8500	3,2618	MollaPL
209	117	150	0,1500	3,3559	-0,8500	3,3559	MollaPL
210	217	244	0,1500	3,4500	-0,8500	3,4500	MollaPL
211	41	84	3,9500	0,2500	4,9500	0,2500	MollaPR
212	151	184	3,9500	0,3441	4,9500	0,3441	MollaPR
213	152	185	3,9500	0,4382	4,9500	0,4382	MollaPR
214	153	186	3,9500	0,5324	4,9500	0,5324	MollaPR
215	154	187	3,9500	0,6265	4,9500	0,6265	MollaPR
216	155	188	3,9500	0,7206	4,9500	0,7206	MollaPR
217	156	189	3,9500	0,8147	4,9500	0,8147	MollaPR
218	157	190	3,9500	0,9088	4,9500	0,9088	MollaPR

Casello di esazione Sv. Montebelluna est – Relazione di calcolo Scatolare in c.a.Sottopasso Barriera

219	158	191	3,9500	1,0029	4,9500	1,0029	MollaPR
220	159	192	3,9500	1,0971	4,9500	1,0971	MollaPR
221	160	193	3,9500	1,1912	4,9500	1,1912	MollaPR
222	161	194	3,9500	1,2853	4,9500	1,2853	MollaPR
223	162	195	3,9500	1,3794	4,9500	1,3794	MollaPR
224	163	196	3,9500	1,4735	4,9500	1,4735	MollaPR
225	164	197	3,9500	1,5676	4,9500	1,5676	MollaPR
226	165	198	3,9500	1,6618	4,9500	1,6618	MollaPR
227	166	199	3,9500	1,7559	4,9500	1,7559	MollaPR
228	167	200	3,9500	1,8500	4,9500	1,8500	MollaPR
229	168	201	3,9500	1,9441	4,9500	1,9441	MollaPR
230	169	202	3,9500	2,0382	4,9500	2,0382	MollaPR
231	170	203	3,9500	2,1324	4,9500	2,1324	MollaPR
232	171	204	3,9500	2,2265	4,9500	2,2265	MollaPR
233	172	205	3,9500	2,3206	4,9500	2,3206	MollaPR
234	173	206	3,9500	2,4147	4,9500	2,4147	MollaPR
235	174	207	3,9500	2,5088	4,9500	2,5088	MollaPR
236	175	208	3,9500	2,6029	4,9500	2,6029	MollaPR
237	176	209	3,9500	2,6971	4,9500	2,6971	MollaPR
238	177	210	3,9500	2,7912	4,9500	2,7912	MollaPR
239	178	211	3,9500	2,8853	4,9500	2,8853	MollaPR
240	179	212	3,9500	2,9794	4,9500	2,9794	MollaPR
241	180	213	3,9500	3,0735	4,9500	3,0735	MollaPR
242	181	214	3,9500	3,1676	4,9500	3,1676	MollaPR
243	182	215	3,9500	3,2618	4,9500	3,2618	MollaPR
244	183	216	3,9500	3,3559	4,9500	3,3559	MollaPR
245	243	245	3,9500	3,4500	4,9500	3,4500	MollaPR