COMMITTENTE:



DIREZIONE LAVORI:



APPALTATORE:



Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata



SYSTIA









PROGETTAZIONE:

MANDATARIA:

MANDANTI:





IL DIRETTORA DELLA PROGETI AZIONE:

Ing. L. ACOPO

Responsabile integrazione fra le varie prestazioni specialistiche

PROGETTO ESECUTIVO

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO - BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3° SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

RELAZIONE

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

APPALTATORE				SCALA:
IL DIRETTORE TECNICO				
Ma M FERRONI				_
MIGHT FERRONI				
	\	200 00504/010015	D	

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA PROGR. REV.

 I F 2 R
 3 2
 E
 Z Z
 C L
 I N 2 3 0 0
 0 0 1
 B

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
Α	EMISSIONE	M. Marras	29/06/21	D. Maturi	30/06/21	M. Nuti	30/06/21	IL PROGETTISTA
	LIVIIOSIONE		29/00/21		30/00/21		30/06/21	P. Cucino
В	REVISIONE A SEGUITO	M. Marras	30/10/21	D. Maturi	30/10/21	M. Nuti	30/10/21	
	RDV		30/10/21		30/10/21			NE DEGLI INGEGNERI
							DELL	A PROV. DE TRENTO
								Angtopa OLOCEUGINO
								ISCRIZIONE ALBO N° 2216
								30/10/21

File: IF2R.3.2.E.ZZ.CL.IN.23.0.0.001.B.doc n. Elab.:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI

RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO

II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO

3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 В 2 di 98

1 PI	REMESSA5
2 N	ORMATIVA DI RIFERIMENTO7
2.1	ELABORATI DI RIFERIMENTO8
3 M	ATERIALI9
3.1	CLASSI DI ESPOSIZIONE E COPRIFERRI9
3.2	CALCESTRUZZO PER FONDAZIONE ED ELEVAZIONI (C 32/40)11
3.3	CALCESTRUZZO MAGRO PER GETTI DI LIVELLAMENTO/SOTTOFONDAZIONI (C12/15)12
3.4	ACCIAIO IN BARRE D'ARMATURA PER C.A. (B450C)12
3.5	VERIFICHE ALLE TENSIONI
3.6	VERIFICHE A FESSURAZIONE14
4 C	ARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA15
4.1	ITERAZIONE TERRENO-FONDAZIONE
5 C	ARATTERIZZAZIONE SISMICA17
5.1	VITA NOMINALE E CLASSE D'USO17
5.2	PARAMETRI DI PERICOLOSITÀ SISMICA17
6 S	OFTWARE DI CALCOLO20
6.1	ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO ADOTTATI20
6.2	UNITÀ DI MISURA20
6.3	GRADO DI AFFIDABILITÀ DEL CODICE20
6.4	VALUTAZIONE DELLA CORRETTEZZA DEL MODELLO20
6.5	CARATTERISTICHE DELL'ELABORAZIONE21
6.6	GIUDIZIO FINALE SULLA ACCETTABILITÀ DEI CALCOLI21

TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

IESD	2 2 E 77	01	IN 22 0 0 001	_	3 4i 08
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

(6.7	PRO	OGRAMMI DI SERVIZIO	.21
7	СО	MB	INAZIONI DI CARICO	22
8	TO	MBI	NO Ø1500	26
8	3.1	GE	OMETRIA	.26
8	3.2	Мо	DELLO DI CALCOLO	.27
	8.2.	.1	Valutazione della rigidezza delle molle	.27
8	3.3	An	ALISI DEI CARICHI	.29
	8.3.	.1	Peso proprio della struttura e carichi permanenti portati	.29
	8.3.	2	Spinta in presenza di falda	.30
	8.3.	3	Spinta del terreno sulle pareti	.30
	8.3.	4	Treni di carico	.31
	8.3.	.5	Spinta del terreno indotta dai treni di carico	.33
	8.3.	6	Avviamento e frenatura	.34
	8.3.	7	Serpeggio e centrifuga	.35
	8.3.	8	Ritiro differenziale della soletta di copertura	.35
	8.3.	9	Azione Termica	.38
	8.3.	10	Azione sismica inerziale	.38
8	3.4	DIA	AGRAMMI DELLE SOLLECITAZIONI	.41
8	3.5	VEI	RIFICA DELLE SEZIONI IN C.A	.45
	8.5.	.1	Verifica soletta inferiore	.47
	8.5.	2	Verifica soletta superiore	.51
	8.5.	3	Verifica piedritti	.55
	8.5.	4	Tabella riepilogativa incidenza ferri	.60

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 4 di 98 В

8	3.6	VE	RIFICA FONDAZIONE60)
	8.6	.1	Verifica portanza60)
9	PO	ZZE	ETTO 2.8X3.3M66	5
9).1	GE	OMETRIA66	ò
9	.2	Мо	DELLO DI CALCOLO67	7
	9.2	.1	Valutazione della rigidezza delle molle68	3
9	.3	ΑN	ALISI DEI CARICHI70)
	9.3	.1	Peso proprio della struttura e carichi permanenti portati70)
	9.3	.2	Spinta in presenza di falda71	1
	9.3	.3	Spinta del terreno sulle pareti71	1
	9.3	.4	Azione Termica72	2
	9.3	.5	Azione sismica inerziale72	2
9	.4	DIA	AGRAMMI DELLE SOLLECITAZIONI75	5
9	.5	VE	RIFICA DELLE SEZIONI IN C.A80)
	9.5	.1	Verifica piedritti82	2
9	0.6	TAE	BELLA RIEPILOGATIVA INCIDENZA FERRI92	2
9	.7	VE	RIFICA FONDAZIONE93	3
	9.7	1	Verifica portanza	3

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 CODIFICA DOCUMENTO RFV **FOGLIO** Relazione di calcolo 3.2.E.ZZ 5 di 98 IF2R CL IN.23.0.0.001 В

1 PREMESSA

Il presente documento si inserisce nell'ambito della redazione degli elaborati tecnici di progetto esecutivo del Raddoppio dell'Itinerario Ferroviario Napoli-Bari nella Tratta Cancello-Benevento/ 2° Lotto Funzionale Frasso Telesino – Vitulano.

L'opera consiste in uno scatolare in c.a. gettato in opera e vasche di imbocco.

Per il tratto costituito da un tubo \varnothing 1500 la sezione trasversale di calcolo può essere considerata, a favore di sicurezza, come una sezione scatolare di larghezza interna di $L_{int}=1.72$ m ed un'altezza netta di $H_{int}=1.72$ m; lo spessore della platea di fondazione è di $S_f=0.35$ m, lo spessore dei piedritti è di $S_p=0.35$ m e lo spessore della soletta di copertura è di $S_s=0.30$ m.

Il pozzetto dotato di tubo \varnothing 1500 la sezione trasversale di calcolo ha larghezza interna di L_{int} =2.50 m (lato maggiore) e L_{int} = 2.00 m (lato minore) ed un'altezza netta di H_{int} = 4.08 m; lo spessore della platea di fondazione è di S_f= 0.40 m, lo spessore dei piedritti è di S_p= 0.40 m.

Nell'immagine seguente si riportano una sezione trasversale e longitudinale delle opere.

Quanto riportato di seguito consentirà di verificare che il dimensionamento della struttura è stato effettuato nel rispetto dei requisiti di resistenza richiesti all'opera.

La verifica strutturale è eseguita, a favore di sicurezza, sul tratto sottostante la ferrovia ed i risultati estesi al tratto sotto la viabilità che ha carichi mobili di entità inferiore.

A favore di sicurezza nel modello di calcolo si considera una sezione scatolare con gli spessori degli elementi pari al minimo valore della sezione.

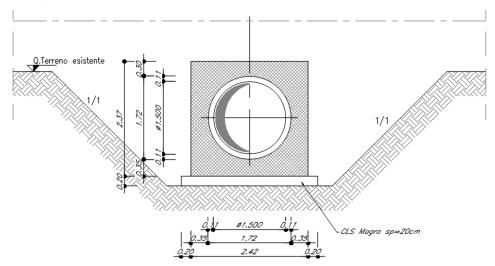


Figura 1- Sezione trasversale dell'opera tubo Ø1500

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 6 di 98 В

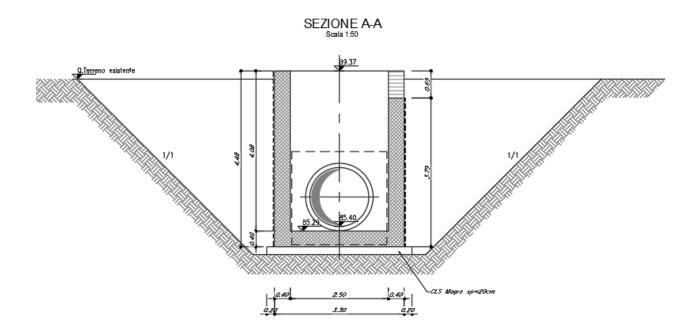


Figura 2 – sezione del Pozzetto 2.8*3.3m

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 7 di 98

2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Di seguito si riporta l'elenco generale delle Normative Nazionali ed internazionali vigenti alla data di redazione del presente documento, quale riferimento per la redazione degli elaborati tecnici e/o di calcolo dell'intero progetto nell'ambito della quale si inserisce l'opera oggetto della presente relazione:

- Rif. [1] Ministero delle Infrastrutture, DM 14 gennaio 2008, «Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni»
- Rif. [2] Ministero delle Infrastrutture e Trasporti, circolare 2 febbraio 2009, n. 617 C.S.LL.PP., «Istruzioni per l'applicazione delle Nuove norme tecniche per le costruzioni di cui al decreto ministeriale 14 gennaio 2008»
- Rif. [3] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE I / Aspetti Generali (RFI DTC SI MA IFS 001 A)
- Rif. [4] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 1 / Ambiente e Geologia (RFI DTC SI AG MA IFS 001 A rev 30/12/2016)
- Rif. [5] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 2 / Ponti e Strutture (RFI DTC SI PS MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [6] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 3 / Corpo Stradale (RFI DTC SI CS MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [7] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 4 / Gallerie (RFI DTC SI GA MA IFS 001 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [8] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 5 / Prescrizioni per i Marciapiedi e le Pensiline delle Stazioni Ferroviarie a servizio dei Viaggiatori (RFI DTC SI CS MA IFS 002 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [9] Manuale di Progettazione delle Opere Civili: PARTE II Sezione 6 / Sagome e Profilo minimo degli ostacoli (RFI DTC SI CS MA IFS 003 A– rev 30/12/2016)
- Rif. [10] Regolamento (UE) N.1299/2014 della Commissione del 18 Novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema "infrastruttura" del sistema ferroviario dell'Unione europea
- Rif. [11] Eurocodice 1 Azioni sulle strutture, Parte 1-4: Azioni in generale Azioni del vento (UNI EN 1991-1-4)
- Rif. [12] UNI 11104: Calcestruzzo : Specificazione, prestazione, produzione e conformità Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo 8 di 98 IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 В

2.1 ELABORATI DI RIFERIMENTO

Costituiscono parte integrante di quanto esposto nel presente documento, l'insieme degli elaborati di progetto specifici relativi all'opera in esame e riportati in elenco elaborati.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 CODIFICA **DOCUMENTO** RFV **FOGLIO** Relazione di calcolo 3.<u>2.E.ZZ</u> 9 di 98 IF2R CL IN.23.0.0.001 В

3 MATERIALI

Di seguito si riportano le caratteristiche dei materiali previsti per la realizzazione delle strutture oggetto di calcolo nell'ambito del presente documento:

3.1 CLASSI DI ESPOSIZIONE E COPRIFERRI

Con riferimento alle specifiche di cui alla norma UNI EN 206-1-2006, si definiscono di seguito le classi di esposizione del calcestruzzo delle diverse parti della struttura oggetto dei dimensionamenti di cui al presente documento:

Soletta di Fondazione: XA1:

Elevazioni: XC4;

	Classe esposizione norma UNI 9858	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206 –1	Descrizione dell'ambienne	Esemplo	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenuto minimo in aria (%)
	1 Assenza	a di rischio di	corrosione o attacco				
	1	XO	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 molito bassa. Caloestruzzo non armato all'interno di edifici. Caloestruzzo non armato immerso in suolo non aggressiva o in acqua non aggressiva o. Caloestruzzo non armato soggetto a cidi di bagnato asciutto ma non soggetto adrassione, gelo o affasco chimico.	-	C 12/15	
			a carbonatazione				
ı				iferro o nel ricoprimento di inserti metallici, ma in r lassificazione dell'ambiente circostante può esser			
ı			struzzo e il suo ambiente.	sassinuazione dei ambiente circostante può esser	e aveguara	.ceuesio puo no	ar essetti il
	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 i 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 XCz.	0,50	C 32/40	
4	3 Correct	one indetta d	a cloruri esclusi quelli	provenenti 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 contenete cloruri (Piscine).	0,50	C 32/40	
	5 c	XD3	Ciclicamente bagnato e asciutto.	Calcestruzo armato ordinario o precompresso, di elementi strutturali direttamente soggetti agli agenti disgelanti o agli spruzzi contenenti agenti disgelanti. Calcestruzo armato ordinario o precompresso, elementi con una superficie immersa in acqua contenente cloruri e fatte esposta ailaria. Parti di ponti, pavimentazioni e parcheggi per auto.	0,45	C 35/45	

Classe esposizione norma UNI 9858	Classe esposizione norma UNI 11104 UNI EN 206 -1	Descrizione dell'ambienne	Esemplo	Massimo rapporto a/c	Minima Classe di resistenza	Contenut minimo ir aria (%)
4 Corrosi	one 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 aoli spruzzi ed onde del mare.	0,45	C 35/45	
5 Attacco	dei cicli di ge	elo/disgelo con o senza				
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 în 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 hagnature in presenza di agenti.	0,45	C 28/35	3,0
C A H	chimico**		disgelanti o di acqua di mare.			
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 e 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 liguame provenienti dall'allevamento animale. Torri di raffreddamento di fumi di gas di scarico industriali.	0,45	C 35/45	
- mo - ele	derato: occasiona vato: alta frequen	della seconda colonna riflette la almente gelato in condizione di za di gelo in condizioni di satur terreno e acque fluenti.	a relativa frequenza con cui si verifica il ge saturazione;	lo in condi	izioni di satur	azione:

Classi di esposizione secondo norma UNI - EN 206-2006

La determinazione delle classi di resistenza dei conglomerati dei conglomerati, di cui ai successivi paragrafi, sono state inoltre determinate tenendo conto delle classi minime stabilite dalla stessa norma UNI-EN 11104, di cui alla successiva tabella:

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

Mandante:

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO **CODIFICA** DOCUMENTO REV. **FOGLIO** 3.2.E.ZZ 10 di 98 IF2R CL IN.23.0.0.001 В

Valori limiti per la composizione e le proprietà del calcestruzzo

								Classi di	esposizio	ne							
	Nessun rischio di corrosione dell'armatura		Corrosione delle armature indotta dalla carbonatazione			Corrosione delle armature indotta da cloruri				Attacco da cicli di gelo/disgelo				Ambiente aggressivo per attacco chimico			
					Acqu	Acqua di mare Cloruri provenienti da altre fonti											
	X0	XC1 XC2	XC3	XC4	XS1	XS2	XS3	XD1	XD2	XD3	XF1	XF2	XF3	XF4	XA1	XA2	XA3
Massimo rapporto a/c	-	0,60	0,55	0,50	0,50	0,	45	0,55	0,50	0,45	0,50	0,	50	0,45	0,55	0,50	0,45
Minima classe di resistenza ^{*)}	C12/15	C25/30	C28/35	C32/40	C32/40	C35	5/45	C28/35	C32/40	C35/45	32/40	25	/30	28/35	28,35	32/40	35/45
Minimo contenuto in cemento (kg/m³)	-	300	320	340	340	36	60	320	340	360	320	34	10	360	320	340	360
Contenuto minimo in aria (%)													3,0 ^{a)}				
Altri requisiti											Aggregati conformi alla UNI EN 12620 di adeguata resistenza al gelo/disgelo						

Nel prospetto 7 della UNI EN 206-1 viene riportata la classe C8/10 che corrisponde a specifici calcestruzzi destinati a sottofondazioni e ricoprimenti. Per tale classe dovrebbero essere definite le prescrizioni di durabilità nei riguardi di acque o terreni aggressivi.

Quando il calcestruzzo non contiene aria aggiunta, le sue prestazioni devono essere verificate rispetto ad un calcestruzzo aerato per il quale è provata la resistenza al gelo/disgelo, da determinarsi secondo

Qualora la presenza di solfati comporti le classi di esposizione XA2 e XA3 è essenziale utilizzare un cemento resistente ai solfati secondo UNI 9156.

Classi di resistenza minima del calcestruzzo secondo UNI - 11104

In accordo al MdP p.to 2.5.2.2.3.2 per la porzione d'opera sotto binario, essendo la struttura in condizioni ambientali aggressive, il copriferro minimo sarà pari a 50mm. Per le zone esterne il copriferro minimo sarà pari a 40mm

UNI 11104:2004

a) UNI 7087, per la relativa classe di esposizione.

APPALTATORE: TELESE s.c.a r.l. Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata PROGETTAZIONE:		O TRATT JNZIONA	A CANCEL LE FRASS	.LO-BENEVEN O TELESINO - · VITULANO		.ANO
Mandataria: Mandante: SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A	PROGETTO	ESECUT	ΓΙVΟ			
N23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo	COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN.23.0.0.001	REV.	FO0
3.2 CALCESTRUZZO PER FONDAZIO			•	/40)		
Valore caratteristico della resistenza a compre	essione cubi	ca a 28	gg:	-	-	
R _{ck} = 40 MPa Valore caratteristico della resistenza a compre	essione cilino	drica a 2	28 aa:			
$f_{ck} = \frac{33.2}{\text{MPa}} \text{ MPa} (0.83 * R_{ck})$			-0 99.			
Resistenza a compressione cilindrica media:						
f _{cm} = 41.2 MPa (fck+8)						
Resistenza a trazione assiale:						
f _{ctm} = 3.10 MPa Valore med	dio					
-618,0,00	atteristico fratt	tile 5%				
Resistenza a trazione per						
flessione:	_					
f _{cfm} = 3.7 MPa Valore med	dio					
f _{cfk,0,05} = 2.6 MPa Valore care	atteristico fratt	tile 5%				
Coefficiente parziale per le verifiche agli SLU:						
γ _c = 1.5						
Per situazioni di carico eccezionali, tale valore va considerato	<u>pari ad 1,0</u>					
- Resistenza di calcolo a compressione allo SLI	· I ·					
$f_{cd} = $ 18.8 MPa (0,85*fck/ γ s						
,	,					
Resistenza di calcolo a trazione diretta allo SL						
$f_{ctd} = $ MPa $(f_{ctk \ 0.05}/\gamma s)$						
Resistenza di calcolo a trazione per flessione	SLU:					
f _{ctd f} = 1.74 MPa 1,2*fctd						
Per spessori minori di 50mm e calcestruzzi ordinari, tale valor	e va ridotto del 2	<u>0%</u>				
Modulo di elasticità normale : Modulo di	elasticità tar	ngenzial	e <i>:</i>			
E _{cm} = 33643 MPa	G _{cm} = 140°	18 M	Pa			
Modulo di Poisson:						
v= 0.2						
Coefficiente di dilatazione lineare						
$\alpha = $ 0.00001 °C ⁻¹						
Tensione di aderenza di calcolo acciaio-calces	struzzo					
η= 1.00						

FOGLIO 11 di 98

APPALTATORE:

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata			ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO							
PROGETTAZION	3 SUBLOTT	O SAN L	ORENZO -	VITULANO						
Mandataria:	Mandante:									
SYSTRA S.A.	SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECUT	ΓΙVO					
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN.23.0.0.001	REV. B	FOGLIO 12 di 98		

$$f_{bd}$$
= 3.25 MPa (2,25* $f_{ctk*}\eta/\gamma_S$)

Nel caso di armature molto addensate, o ancoraggi in zona tesa tale valore va diviso per 1,5

Tensioni massime per la verifica agli SLE (Prescrizioni Manuale RFI Parte 2-Sezione 2)

$$\sigma_{cmax\ QP}$$
 = $(0,40\ f_{CK})$ = 13.28 MPa (Combinazione di Carico Quasi Permanente)
$$\sigma_{cmax\ R}$$
 = $(0,55\ f_{CK})$ = 18.26 MPa (Combinazione di Carico Caratteristica - Rara)

Per spessori minori di 50mm e calcestruzzi ordinari, tale valori vanno ridotti del 20%

CALCESTRUZZO MAGRO PER GETTI DI LIVELLAMENTO/SOTTOFONDAZIONI 3.3 (C12/15)

Valore caratteristico della resistenza a compressione cubica a 28 gg:

 $R_{ck} = 15$ MPa

Valore caratteristico della resistenza a compressione cilindrica a 28 gg:

12.5 MPa $(0.83*R_{ck})$

Resistenza a compressione cilindrica media:

f_{cm}= 20.5 MPa (fck+8)

Si omettono resistenze e/o tensioni di calcolo, essendo tale conglomerato previsto per parti d'opera senza funzioni strutturali.

ACCIAIO IN BARRE D'ARMATURA PER C.A. (B450C) 3.4

Tensione caratteristica di rottura:

$$f_{tk}$$
= 540 MPa (frattile al 5%)

Tensione caratteristica allo snervamento:

Fattore di sovraresistenza (nel caso di impiego di legame costitutivo tipo bilineare con incrudimento)

$$k=f_{tk}/f_{yk}=$$
 1.20 MPa

Allungamento a rottura (nel caso di impiego di legame costitutivo tipo bilineare con incrudimento)

$$(A_{gt})_{k} =$$
 $\epsilon_{uk} =$ 7.5 $\%$

$$\varepsilon_{\text{ud}} = 0.9 \ \varepsilon_{\text{uk}} = 6.75$$
 %

Coefficiente parziale per le verifiche agli SLU:

$$\gamma_{c} = 1.15$$

Per situazioni di carico eccezionali, tale valore va considerato pari ad 1,0

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01 CODIFICA DOCUMENTO RFV **FOGLIO** Relazione di calcolo 3.2.E.ZZ

IF2R

CL

IN.23.0.0.001

13 di 98

В

Resistenza di calcolo allo SLU:

391.3 MPa (f_{yk}/γ_s) $f_{vd} =$

Modulo di elasticità :

210000 **MPa** $E_{f}=$

Tensione massima per la verifica agli SLE (Prescrizioni Manuale RFI Parte 2-Sezione 2)

 $(0,75 f_{VK}) =$ **MPa** $\sigma_{s max} =$ Combinazione di Carico Caratteristica(Rara)

La verifica nei confronti degli Stati limite di esercizio, consiste nel controllare, con riferimento alle sollecitazioni di calcolo corrispondenti alle Combinazioni di Esercizio il tasso di Lavoro nei Materiali e l'ampiezza delle fessure attesa, secondo quanto di seguito specificato

3.5 **VERIFICHE ALLE TENSIONI**

La verifica delle tensioni in esercizio consiste nel controllare il rispetto dei limiti tensionali previsti per il calcestruzzo e per l'acciaio per ciascuna delle combinazioni di carico caratteristiche "Rara" e "Quasi Permanente": i valori tensionali nei materiali sono valutati secondo le note teorie di analisi delle sezioni in c.a. in campo elastico e con calcestruzzo "non reagente a trazione" adottando come limiti di riferimento, trattandosi nel caso in specie di opere Ferroviarie, quelli indicati nel documento "RFI DTC SI PS MA IFS 001 D Manuale di Progettazione Delle Opere Civili Parte II -Sezione 2 - Ponti e Strutture" che ne risulta l'aggiornamento (Vedi cap. 2.5 manuale), ovvero:

Strutture in c.a.

Tensioni di compressione del calcestruzzo

Devono essere rispettati i seguenti limiti per le tensioni di compressione nel calcestruzzo:

- per combinazione di carico caratteristica (rara): 0,55 f_{ok};
- per combinazioni di carico quasi permanente: 0,40 fek;
- per spessori minori di 5 cm, le tensioni normali limite di esercizio sono ridotte del 30%.

Tensioni di trazione nell'acciaio

Per le armature ordinarie, la massima tensione di trazione sotto la combinazione di carico caratteristica (rara) non deve superare 0.75 f_{sk}.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01 CODIFICA DOCUMENTO RFV FOGLIO

IF2R

3.2.E.ZZ

CL

IN.23.0.0.001

14 di 98

В

3.6 VERIFICHE A FESSURAZIONE

La verifica di fessurazione consiste nel controllare l'ampiezza dell'apertura delle fessure sotto combinazione di carico frequente e combinazione quasi permanente. Essendo la struttura a contatto col terreno si considerano condizioni ambientali aggressive; le armature di acciaio ordinario sono ritenute poco sensibili [NTC – Tabella 4.1.IV]

In relazione all'aggressività ambientale e alla sensibilità dell'acciaio, l'apertura limite delle fessure è riportato nel prospetto seguente:

Tabella 1 - Criteri di scelta dello stato limite di fessurazione e Condizioni Ambientali

Gruppi di			Armatura						
Gruppi di esigenza	Condizioni ambientali	Combinazione di azione	Sensibile		Poco sensibile				
csiyenza			Stato limite	wd	Stato limite	wd			
а	Ordinarie	frequente	ap. fessure	≤w ₂	ap. fessure	≤w ₃			
а	Olullane	quasi permanente	ap. fessure	≤w ₁	ap. fessure	≤w ₂			
b	Aggressive	frequente	ap. fessure	≤w ₁	ap. fessure	≤w ₂			
b	Aggressive	quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	≤w ₁			
_	Molto Aggressive	frequente	formazione fessure	-	ap. fessure	≤w ₁			
С	Molto Aggressive	quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	≤w ₁			

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

CONDIZIONI AMBIENTALI	CLASSE DI ESPOSIZIONE
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
Molto aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Risultando:

Relazione di calcolo

 $w_1 = 0.2 \text{ mm}$ $w_2 = 0.3 \text{ mm}$ $w_3 = 0.4 \text{ mm}$

Alle prescrizioni normative presenti in NTC si sostituiscono in tal caso quelle fornite dal "Manuale di Progettazione delle Opere Civili" secondo cui la verifica nei confronti dello stato limite di apertura delle fessure va effettuata utilizzando le sollecitazioni derivanti dalla combinazione caratteristica (rara).

Per strutture in condizioni ambientali aggressive o molto aggressive, qual è il caso delle strutture in esame così come identificate nel par. 4.1.2.2.4.3 del DM 2008, per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture, l'apertura convenzionale delle fessure dovrà risultare:

- Combinazione Caratteristica (Rara) $\delta_f \leq w_1 = 0.2 \ mm$

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO

3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 15 di 98

4 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

La definizione del modello geotecnico di sottosuolo per il dimensionamento delle strutture di fondazione dell'opera, è trattato diffusamente nelle relazioni generali delle opere all'aperto dei sub-lotti 1, 2 e 3.

Dall'esame di quanto riportato nella relazione geotecnica di riferimento e in relazione alle progressive in esame, emerge che il volume di terreno direttamente interagente con l'opera ha le seguenti proprietà:

Unità	Z	γ	c'	φ	Cu	Vs	G ₀	ν	$E_{ope} = E_0/5$
(-)	(m)	(kN/m³)	(kPa)	(°)	(kPa)	(m/s)	(Mpa)	(-)	(Mpa)
Ril	-	20	0	38	0	250	130	0.2	70
bc2	0.0-5.0	19.5	0	33	0	250	130	0.3	70
bn1	5.0-15.0	20	0	39	0	600	720	0.3	390



Si considera la fondazione all'interno dello strato "bc2".

Il terreno di ricoprimento è invece costituito dal riporto stradale avente le seguenti proprietà:

Terreno di Rinfianco e di Ricoprimento: Terreno da rilevato

 $\gamma_{\text{nat}} = 20 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

c' = 0 kPa coesione drenata

φ' = 38 ° angolo di resistenza al taglio

Infine, il livello di falda, dal profilo geotecnico locale si evince che la superficie piezometrica non influenza il regime di spinta sull'opera (-23.9m dal p.c.).

4.1 ITERAZIONE TERRENO-FONDAZIONE

Di seguito sono trattati gli aspetti di natura geotecnica riguardanti l'interazione terreno-struttura relativamente all'opera in esame.

Per la determinazione della costante di sottofondo si può fare riferimento alle seguenti formulazioni assimilando il comportamento del terreno a quello di un mezzo elastico omogeneo:

• $s = B \cdot c_t \cdot (q - \sigma_{v0}) \cdot (1 - v^2) / E$

dove:

- s = cedimento elastico totale;
- B = lato minore della fondazione;

APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consordi		O TRATT	A CANCEL	LO-BENEVEN O TELESINO -		ANO	
PROGETTAZIO	NE:		3 SUBLOTT	O SAN L	ORENZO -	VITULANO		
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECUT	ΓΙVΟ			
IN23 - Tombino Relazione di ca	o idraulico Ø 1500 al km 40+41 alcolo	10,01	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

 c_t = coefficiente adimensionale di forma ottenuto dalla interpolazione dei valori dei coefficienti proposti dal Bowles, 1960 (L = lato maggiore della fondazione):

$$c_t = 0.853 + 0.534 \ln(L / B)$$
 rettangolare con L / B \leq 10

 $c_t = 2 + 0.0089 (L / B)$ rettangolare con L / B>10

- q = pressione media agente sul terreno;
- σ_{v0} = tensione litostatica verticale alla quota di posa della fondazione;
- -v = coefficiente di Poisson del terreno;
- E = modulo elastico medio del terreno sottostante.

Il valore della costante di sottofondo k_w è valutato attraverso il rapporto tra il carico applicato ed il corrispondente cedimento, pertanto si ottiene:

•
$$k_w = E / [(1-v^2) \cdot B \cdot ct]$$

Di seguito si riportano, in forma tabellare, i risultati delle valutazioni effettuate per il caso in esame, sulla scorta del valore di progetto di **E** attribuito allo strato di Fondazione, avendo considerato una dimensione longitudinale della fondazione ritenuta potenzialmente collaboranti:

$$E = \begin{array}{ccc} 350000 & kN/m^2 \\ n = & 0.3 & \\ B = & 2.4 & m \\ L = & 22.0 & m \\ L/B = & 9.09 \\ c_t = & 2.03 & \\ K_{tw} = & 78227 & kN/m^3 \end{array}$$

Cautelativamente si limita, ai fini del calcolo, il valore della costante di sottofondo a circa 78000 kN/m³.

APPALTATORE:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

SYSTRA S.A.

SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

ITINERARIO NAPOLI – BARI
RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO
3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA

IF2R

LOTTO

3.2.E.ZZ

CODIFICA

CL

DOCUMENTO

IN.23.0.0.001

RFV

В

FOGLIO

17 di 98

5 CARATTERIZZAZIONE SISMICA

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

Relazione di calcolo

Nel seguente paragrafo è riportata la valutazione dei parametri di pericolosità sismica utili alla determinazione delle azioni sismiche di progetto dell'opera cui si riferisce il presente documento, in accordo a quanto specificato a riguardo dal D.M. 2008.

5.1 VITA NOMINALE E CLASSE D'USO

Per la valutazione dei parametri di pericolosità sismica è necessario definire, oltre alla localizzazione geografica del sito, la Vita nominale dell'opera strutturale (V_N) , intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata, e la Classe d'Uso a cui è associato un coefficiente d'uso (C_U)

Per l'opera in oggetto si considera una vita nominale: $V_N = 75$ anni. Riguardo invece la Classe d'Uso, all'opera in oggetto corrisponde una Classe III a cui è associato un coefficiente d'uso pari a (NTC – Tabella 2.4.II): $C_U = 1.5$.

I parametri di pericolosità sismica vengono quindi valutate in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava per ciascun tipo di costruzione, moltiplicando la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U , ovvero:

$$V_R = V_N \cdot C_U$$

Pertanto, per l'opera in oggetto, il periodo di riferimento è pari a V_R =75x1.5 = 112.5 anni

5.2 PARAMETRI DI PERICOLOSITÀ SISMICA

La valutazione dei parametri di pericolosità sismica dipendono, come già in parte anticipato in precedenza, dalla localizzazione geografica del sito, dalle caratteristiche della costruzione (Periodo di riferimento per valutazione azione sismica / V_R) oltre che dallo Stato Limite di riferimento/Periodo di ritorno dell'azione sismica.

APPALTATORE: TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

SYSTRA S.A.

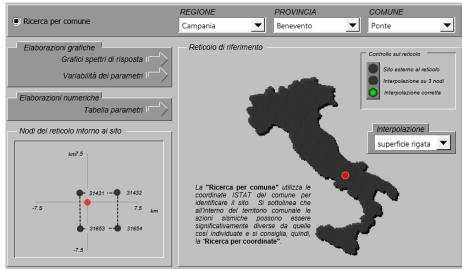
Relazione di calcolo

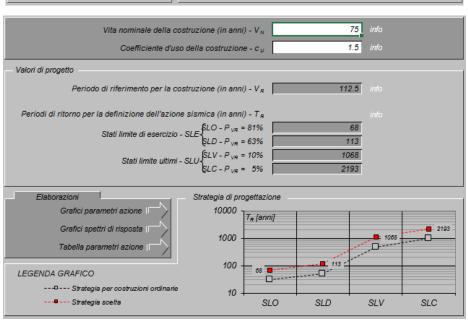
ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

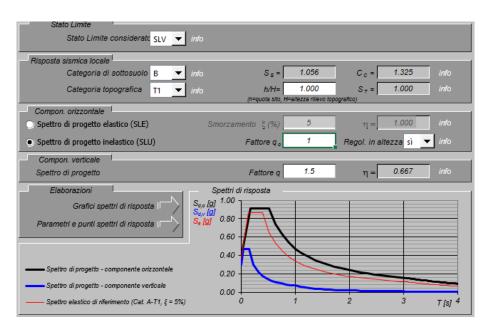
 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 18 di 98





APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO CODIFICA IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 **DOCUMENTO** REV. **FOGLIO** Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 19 di 98 CL В



Parametri indipendenti

STATO LIMITE	SLV					
\boldsymbol{a}_g	0.367 g					
Fo	2.347					
T_C^*	0.395 s					
Ss	1.056					
СС	1.325					
ST	1.000					
q	1.000					

Parametri dipendenti

S	1.056
η	1.000
T_B	0.174 s
T _C	0.523 s
T_D	3.067 s

Il calcolo viene eseguito con il metodo pseudo statico, si eseguirà un calcolo elastico assumendo un fattore di struttura unitario. In queste condizioni l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico.

APPALTATORE: TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 20 di 98

6 SOFTWARE DI CALCOLO

6.1 ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO ADOTTATI

Per le analisi delle strutture è stato utilizzato il Sap 2000 v.22 prodotto, distribuito ed assistito da Computers and Structures, Inc.1995 University Ave. Berkeley. Questa procedura è sviluppata in ambiente Windows, permette l'analisi elastica lineare e non di strutture tridimensionali con nodi a sei gradi di libertà utilizzando un solutore ad elementi finiti. Gli elementi considerati sono frame (trave), con eventuali svincoli interni o rotazione attorno al proprio asse. I carichi sono applicati sia ai nodi, come forze o coppie concentrate, sia sulle travi, come forze distribuite, trapezie, concentrate, come coppie e come distorsioni termiche. A supporto del programma è fornito un ampio manuale d'uso contenente fra l'altro una vasta serie di test di validazione sia su esempi classici di Scienza delle Costruzioni, sia su strutture particolarmente impegnative e reperibili nella bibliografia specializzata.

Tale programma fornisce in output, oltre a tutte le caratteristiche geometriche e di carico delle strutture, i risultati relativi alle sollecitazioni indotte nelle sezioni degli elementi presenti.

6.2 UNITÀ DI MISURA

Le unità di misura adottate sono le seguenti:

- lunghezze: m

- forze: kN

- masse: kN massa

- temperature: gradi centigradi

- angoli: gradi sessadecimali o radianti

- si assume l'uguaglianza 1 kN = 100 kg

6.3 GRADO DI AFFIDABILITÀ DEL CODICE

L'affidabilità del codice di calcolo e' garantita dall'esistenza di un ampia documentazione di supporto. E' possibile inoltre ottenere rappresentazioni grafiche di deformate e sollecitazioni della struttura.

6.4 VALUTAZIONE DELLA CORRETTEZZA DEL MODELLO

Il modello di calcolo adottato e' da ritenersi appropriato in quanto non sono state riscontrate labilità, le reazioni vincolari equilibrano i carichi applicati, la simmetria di carichi e struttura dà origine a sollecitazioni simmetriche.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO CODIFICA IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 **DOCUMENTO** RFV **FOGLIO**

IF2R

3.2.E.ZZ

CL

IN.23.0.0.001

21 di 98

В

6.5 CARATTERISTICHE DELL'ELABORAZIONE

Tutte le analisi strutturali sono state eseguite su di una workstation dedicata avente le seguenti caratteristiche tecniche:

• Tipo Intel i5

Relazione di calcolo

- Memoria centrale 16 Gb;
- Lunghezza in bit della parola 64 bit;
- Memoria di massa 1 Hard disk da 500 Gb.

6.6 GIUDIZIO FINALE SULLA ACCETTABILITÀ DEI CALCOLI

Si ritiene che i risultati ottenuti dalla elaborazione siano accettabili e che le ipotesi poste alla base della formulazione del modello matematico siano valide come dimostrato dal comportamento dei materiali.

All'interno del pacchetto Sap 2000 sono inoltre presente una serie di test per il benchmark del solutore, che consentono di comprovare l'affidabilita' del codice di calcolo e paragonare risultati ottenuti con le soluzioni esatte.

6.7 PROGRAMMI DI SERVIZIO

Per le verifiche delle sezioni si adotta il programma: "RC-SEC" – Autore GEOSTRU Software.ANALISI DEI CARICHI E FASI

APPALTATORE:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

SYSTRA S.A.

SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA

IF2R

LOTTO

3.2.E.ZZ

CODIFICA

CL

DOCUMENTO

IN.23.0.0.001

RFV

В

FOGLIO

22 di 98

7 COMBINAZIONI DI CARICO

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

Relazione di calcolo

Ai fini delle verifiche degli stati limite si è fatto riferimento alle seguenti combinazioni delle azioni.

Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili:

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione frequente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili, utilizzata nella verifica a Fessurazione:

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione quasi permanente, generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) a lungo termine;

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E:

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

dove:

$$E = \pm 1.00 \times E_{Y} \pm 0.3 \times E_{Z}$$

avendo indicato con E_Y e E_Z rispettivamente le componenti orizzontale e verticale dell'azione sismica.

I coefficienti di amplificazione dei carichi γ e i coefficienti di combinazione ψ sono riportati nelle tabelle seguenti.

In particolare, nel calcolo della struttura scatolare, si è fatto riferimento alla combinazione A1+M1+R3 (Approccio 2) per le verifiche strutturali e geotecniche.

Tabella 5.2.V – Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU, eccezionali e sismica

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

FOGLIO

23 di 98

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV.

IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 B

		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1 STR	A2 GEO	Combinazione eccezionale	Combinazione Sismica
Carichi permanenti	favorevoli sfavorevoli	γ _{G1}	0,90 1,10	1,00 1,35	1,00 1,00	1,00 1,00	1,00 1,00
Carichi permanenti non strutturali ⁽²⁾	favorevoli sfavorevoli	γ _{G2}	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30	1,00 1,00	1,00 1,00
Ballast ⁽³⁾	favorevoli sfavorevoli	γв	0,90 1,50	1,00 1,50	1,00 1,30	1,00 1,00	1,00 1,00
Carichi variabili da traffico ⁽⁴⁾	favorevoli sfavorevoli	γQ	0,00 1,45	0,00 1,45	0,00 1,25	0,00 0,20 ⁽⁵⁾	0,00 0,20 ⁽⁵⁾
Carichi variabili	favorevoli sfavorevoli	γQi	0,00 1,50	0,00 1,50	0,00 1,30	0,00 1,00	0,00 0,00
Precompressione	favorevole sfavorevole	γP	0,90 1,00 ⁽⁶⁾	1,00 1,00 ⁽⁷⁾	1,00 1,00	1,00 1,00	1,00 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) Quando si prevedano variazioni significative del carico dovuto al ballast, se ne dovrà tener conto esplicitamente nelle verifiche.
- (4) Le componenti delle azioni da traffico sono introdotte in combinazione considerando uno dei gruppi di carico gr della Tab. 5.2.IV.
- (5) Aliquota di carico da traffico da considerare.
- (6) 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna
- (7) 1,20 per effetti locali

Tabella 5.2.VI - Coefficienti di combinazione ψ delle azioni

Azioni		Ψο	Ψ1	Ψ2
Azioni singole	Carico sul rilevato a tergo delle spalle	0,80	0,50	0,0
da traffico	Azioni aerodinamiche generate dal transito dei convogli	0,80	0,50	0,0
	gr ₁	0,80(2)	0,80(1)	0,0
Gruppi di	gr ₂	0,80(2)	0,80(1)	-
carico	gr ₃	0,80 ⁽²⁾	0,80(1)	0,0
	gr ₄	1,00	1,00(1)	0,0
Azioni del vento	F _{Wk}	0,60	0,50	0,0
Azioni da	in fase di esecuzione	0,80	0,0	0,0
neve	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
Azioni termiche	T _k	0,60	0,60	0,50

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

Relazione di calcolo

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

ITINERARIO NAPOLI - BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA IF2R

LOTTO 3.2.E.ZZ

CODIFICA

CL

DOCUMENTO IN.23.0.0.001

RFV В

FOGLIO 24 di 98

Nella combinazione sismica le azioni indotte dal traffico ferroviario sono combinate con un coefficiente ψ_2 = 0.2 coerentemente con l'aliquota di massa afferente ai carichi da traffico.

Le azioni descritte nel paragrafo precedente ed utilizzate nelle combinazioni di carico vengono di seguito riassunte:

Tabella 2 – Riepilogo condizioni di carico

Tipo Carico	Abbreviazione
Peso proprio	DEAD
Carichi permanenti	PERM
Falda	FALDA
Spinta terreno sinistra	STS
Spinta terrenno destra	STD
Carico Ferroviario Centrato	TRM
Carico Ferroviario Laterale	TRV
Sovraccarico accidentale sinistra	SAS
Sovraccarico accidentale destra	SAD
Traffico Stradale	TRAF
Ritiro	RIT
Variazione termica	ΔΤ
Avviamento e frenatura	AVV
Azione sismica orizzontale	Ен
Azione sismica verticale	Ev

Si riportano di seguito le combinazioni di carico ritenute più significative con i coefficienti di combinazione γ·ψ. Essendo la struttura simmetrica, si adottano tipologie di combinazione asimmetriche in modo da massimizzare le sollecitazioni. Il dimensionamento delle armature e le verifiche strutturali verrano poi eseguite tenendo conto della simmetria e verificando le condizioni peggiori per ogni lato della struttura.

Tabella 3 - Combinazioni di carico

				, acon			102-10111								
СОМВ	DEAD	STS	STD	RIT	ΔΤ	PERM	FALDA	TRM	TRV	SAS	SAD	TRAF	AVV	Ен	Ev
n° 1 SLU-STR	1.35	1.35	1.35	1.20	1.50	1.50	-	-	-	-	-	-		-	-
n° 2 SLU-STR	1.35	1.35	1.00	1.20	1.50	1.50	-								
n° 3 SLU-STR	1.35	1.00	1.35	1.20	1.50	1.50									
n° 04 SLU-STR	1.35	1.35	1.35	1.20	1.50	1.50	1.35	-	-	-	-	-		-	-
n° 05 SLU-STR	1.35	1.35	1.00	1.20	1.50	1.50	1.35								
n° 06 SLU-STR	1.35	1.00	1.35	1.20	1.50	1.50	1.35								
n° 07 SLU-STR	1.35	1.35	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	1.45	-	1.45	-	-

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 25 di 98 В

СОМВ	DEAD	STS	STD	RIT	ΔΤ	PERM	FALDA	TRM	TRV	SAS	SAD	TRAF	AVV	Ен	E _V
n° 08 SLU-STR	1.35	1.35	1.00	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	1.45		1.45		
n° 09 SLU-STR	1.35	1.00	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	1.45		1.45		
n° 10 SLU-STR	1.35	1.35	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	-	1.45	1.45	1.45	1.01	1.45	-	-
n° 11 SLU-STR	1.35	1.35	1.00	1.20	0.90	1.50	1.35	-	1.45	1.45	1.45	1.01	1.45		
n° 12 SLU-STR	1.35	1.00	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	-	1.45	1.45	1.45	1.01	1.45		
n° 13 SLU-STR	1.35	1.35	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	-	1.01	1.45	-	-
n° 14 SLU-STR	1.35	1.35	1.00	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	-	1.01	1.45	-	-
n° 15 SLU-STR	1.35	1.00	1.35	1.20	0.90	1.50	1.35	1.45	-	1.45	-	1.01	1.45	-	-
n° 16 SLU - SISMICA	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	1.00	0.20	-	0.20	-	-	0.20	1.00	0.30
n° 17 SLU - SISMICA	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	1.00	0.20	-	0.20	-	-	0.20	1.00	-0.30
n° 18 SLU - SISMICA	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	-	0.20	-	0.20	-	-	0.20	1.00	0.30
n° 19 SLU - SISMICA	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	-	0.20	-	0.20	-	-	0.20	1.00	-0.30
GEO	1.00	1.30	1.00	1.00	0.60	1.30	1.00	1.25	-	1.25	-	-	1.25	-	-
GEO - SISMICA	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	1.00	0.20		0.20			0.20	1.00	0.30
SLE - Q.P.	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	1.00	0.00	-	0.00	-	-	0.00	-	-
SLE - Frequente	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	1.00	1.00	0.80	-	0.80	-	-	0.80	-	-
SLE - Rara	1.00	1.00	1.00	1.00	0.60	1.00	1.00	1.00	-	1.00	-	-	1.00	-	-

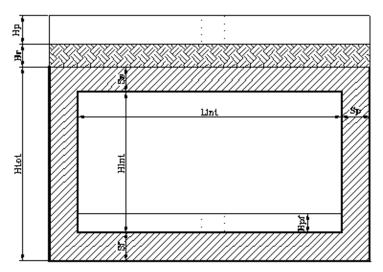
APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consordi	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO						
PROGETTAZIO	NE:		3 SUBLOTT	O SAN L	ORENZO -	VITULANO		
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECU1	ΓΙVΟ			
IN23 - Tombino Relazione di ca	o idraulico Ø 1500 al km 40+41 alcolo	10,01	COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO 26 di 98

8 TOMBINO Ø1500

La sezione trasversale retta ha una larghezza interna di L_{int} = 1.72 m ed un'altezza netta di H_{int} = 1.72 m; lo spessore della platea di fondazione è di S_f = 0.35 m, lo spessore dei piedritti è di S_p = 0.35 m e lo spessore della soletta di copertura è di S_s = 0.30 m.

Nel seguito verrà esaminata una striscia di scatolare avente lunghezza di 1.00 m.

8.1 GEOMETRIA



DATI GEOMETRICI									
Grandezza	Simbolo	Valore	U.M.						
larghezza totale scatolare	L_{tot}	2.42	m						
larghezza utile scatolare	L_{int}	1.72	m						
larghezza interasse	La	2.07	m						
spessore soletta superiore	\mathbf{S}_{s}	0.30	m						
spessore piedritti	S_p	0.35	m						
spessore fondazione	S_{f}	0.35	m						
altezza totale scatolare	H_{tot}	2.37	m						
altezza libera scatolare	H_{int}	1.72	m						
			m						
spessore ballast	H_{Psup}	0.80	m						
ricoprimento	H_{Rsup}	0.50	m						
spessore pacchetto interno	H_{Pinf}		m						
spessore ricoprimento interno	H_{Rinf}		m						

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata			ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO					
			3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECUT	ΓΙνο			
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.77	CODIFICA CL	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO 27 di 98

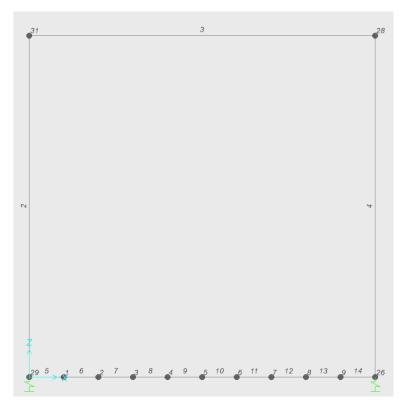
8.2 MODELLO DI CALCOLO

Il modello di calcolo attraverso il quale è schematizzata la struttura è quello del telaio chiuso su letto di molle alla Winkler.

Il modello considerato per l'analisi è quello di uno scatolare di profondità unitaria (1.00m) soggetto alle azioni da traffico di norma e quelle permanenti. In corrispondenza dei vertici dello scatolare sono state inserite delle zone rigide pari a metà spessore degli elementi.

Il terreno di fondazione è stato modellato utilizzando la schematizzazione alla Winkler con un opportuno coefficiente di sottofondo.

Di seguito si riporta lo schema di calcolo.



Numerazioni aste e nodi

8.2.1 Valutazione della rigidezza delle molle

Si considera lo scatolare appoggiato su di un letto di molle (schematizzazione alla Winkler) assegnando alle aste di fondazione del modello un valore di "linear spring" pari a K= 78000 kN/mc in funzione dell'interasse delle molle secondo la seguente formulazione:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

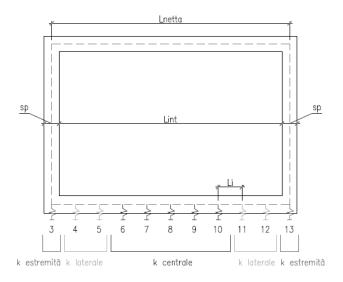
 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 28 di 98

Interasse molle $i = (S_p/2 + L_{int} + S_p/2)/10$ [m]

Molle centrali $k_1 = k * i$ [kN/m]

Molle intermedie $k_2 = 1.5 * k * i$ [kN/m]

Molle laterali $k_3 = 2 * k * (i/2 + S_p/2)$ [kN/m]



i 0.21 m

Molle centrali 16146 kN/m³

Molle laterali 24219 kN/m³

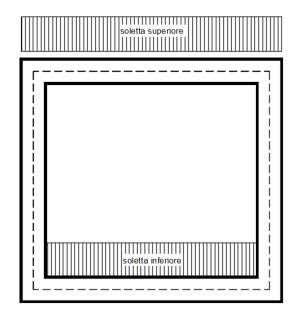
Molle estremità 43446 kN/m³

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 29 di 98 В

8.3 ANALISI DEI CARICHI

8.3.1 Peso proprio della struttura e carichi permanenti portati

Soletta superiore	- Peso proprio		7.50 kN/m
		- Totale	7.50 kN/m
	- Peso Ballast		14.40 kN/m
	- Peso ricoprimento 50 cm		10.00 kN/m
		- Totale	24.40 kN/m
Soletta inferiore	- Peso proprio	_	8.75 kN/m
		- Totale	8.75 kN/m
	- Peso pacchetto interno 0 cm		$0.00 \ kN/m$
	- Peso terreno ricoprimento interno	_	0.00 kN/m
		- Totale	0.00 kN/m
<u>Piedritti</u>	- Peso proprio	_	8.75 kN/m
		- Totale	8.75 kN/m



LLLSU S.c.a r.l.			_	O TRATT	A CANCEL	LO-BENEVEN O TELESINO -	-	ANO	
PROGETTAZIO	PROGETTAZIONE:			3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO						
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA IF2R	LOTTO 32 F 77	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	

Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra soletta superiore e piedritti con valore pari a 4.27 kN.

8.3.2 Spinta in presenza di falda

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

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

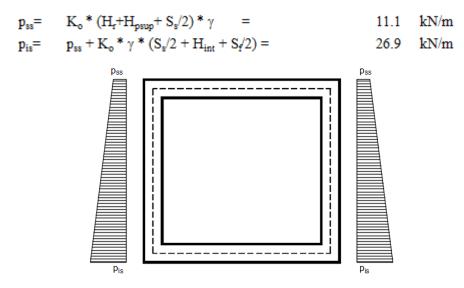
dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_{w} è il peso di volume dell'acqua. Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione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

$$u = \gamma_w \cdot z$$

L'opera non è interessata dalla falda.

8.3.3 Spinta del terreno sulle pareti

Per il rinterro si prevede un terreno avente angolo di attrito ϕ = 38° ed un peso di volume γ = 20 kN/m³, il coefficiente di spinta viene calcolato, considerando l'elevata rigidezza dello scatolare, utilizzando la formula Ko=1-sin ϕ ', per cui si ottiene un valore di Ko=0.38. Le spinte in asse soletta superiore ed asse soletta inferiore valgono:



Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritto e soletta superiore con valore pari a 1.59 kN ed inferiore con valore pari a 4.82 kN.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI - BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO RFV **FOGLIO** Relazione di calcolo 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 31 di 98 IF2R CL В

8.3.4 Treni di carico

Treno di carico LM71

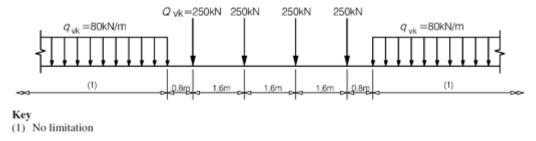


Fig. 1 -Load model 71 (al punto 6.3.2. della norma EN 1991-2:2003)

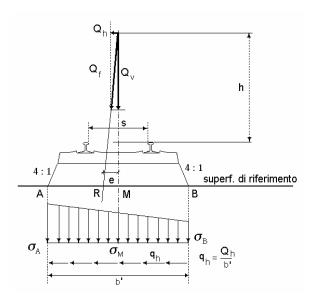
 α = coefficiente di adattamento = 1.10

Per il calcolo del coefficiente dinamico, si fa riferimento invece alle indicazioni di cui al par. 1.4.2.5, considerando il caso di Linee con "Normale Standard Manutentivo" ovvero al coefficiente ϕ_3 .

Per il caso delle solette di scatolare, dalla Tab 1.4.5.3-1, punto 5.4 (per sottovia di altezza libera minore o uguale di 5m) risulta: $\phi_3 = 1.35$.

Il sovraccarico ferroviario si diffonde attraverso il ballast con pendenza 4:1, poi nel ricoprimento con pendenza a 38° (pari all'angolo di attrito del ricoprimento) e con la pendenza a 45° all'interno del cls per cui la lunghezza di diffusione del carico in senso trasversale all'asse binario risulta pari a:

$$L_{trasv}$$
 = 2.4 + [0.35/4+ H_{rsup} *tan(38°) + S_8 /2] *2 = 3.66 m



TULUSU S.c.a r.l.			_	O TRATT	A CANCEL	LO-BENEVEN O TELESINO -	-	ANO	
PROGETTAZIO	PROGETTAZIONE:			3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO						
	IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			LOTTO 32 F 77	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	

In senso longitudinale si è assunto che il carico si distribuisce su una lunghezza pari a $L_{long} = 6.06$ m.

Pertanto il carico ripartito dovuto ai treni LM 71 risulta:

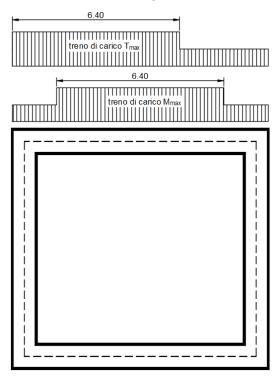
- Carico ripartito prodotto dalle forze concentrate

=
$$4*250*1.1*\Phi_3/(L_{trasv}*L_{long})$$
 = 67.06 kN/m^2

- Carico ripartito prodotto dal carico distribuito (80 kN/m*2)

$$= 80 * 1.1 * \Phi 3 / L_{trasv} = 32.49 \text{ kN/m}^2$$

Le distribuzioni del sovraccarico ferroviario considerate al di sopra della copertura, sono quelle in grado di massimizzare le sollecitazioni flettenti e taglianti.



Per tenere in conto i carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra soletta superiore e piedritti con valore pari a 11.74 kN.

APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consord		ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO					
PROGETTAZIO	NE:		3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULA			VITULANO		
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECUT	ΓΙνο			
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

8.3.5 Spinta del terreno indotta dai treni di carico

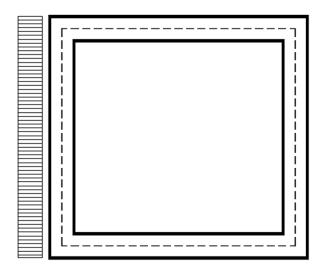
Per il rinterro si prevede un terreno avente angolo di attrito $\phi=38^\circ$ ed un peso di volume $\gamma=20$ kN/m³, il coefficiente di spinta viene calcolato, considerando l'elevata rigidezza dello scatolare, utilizzando la formula Ko=1-sin ϕ ', per cui si ottiene un valore di K $_0=0.38$. La pressione del terreno sui piedritti ed indotta dai treni di carico viaggianti su due linee adiacenti verrà calcolata secondo la formula $P=q*K_0$

Si è considerata la sola spinta prodotta dal carico ripartito equivalente alle forze concentrate (vedi considerazioni di cui al paragrafo precedente)

$$q * K_0 = 25.78 \text{ kN/m}^2$$

La spinta del terreno viene analizzata in due diverse condizioni

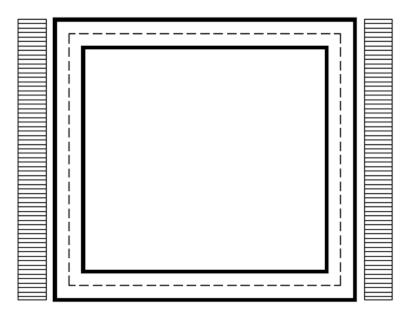
a) Spinta sul piedritto sinistro



Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritto sinistro e soletta superiore con valore pari a 3.87 kN ed inferiore con valore pari a 4.51 kN.

b) Spinta su entrambi i piedritti

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. **FOGLIO** Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 34 di 98 CL В



Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritti e soletta superiore con valore pari a 3.87 kN ed inferiore con valore pari a 4.51 kN.

8.3.6 Avviamento e frenatura

avviamento: Q_{lak} = 33 [kN/m] * L[m] < 1000 kN per modelli di carico LM 71 e SW/0 e SW/2

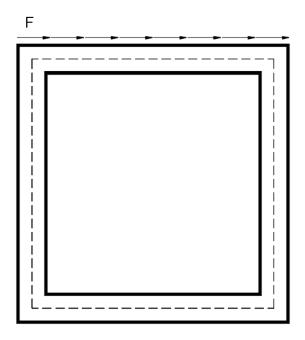
frenatura: $Q_{lbk} = 20 [kN/m] * L[m] < 6000 kN$ per modelli di carico LM 71 e SW/0

 $Q_{lbk} = 35 [kN/m] * L[m]$ per modelli di carico SW/2

La forza di frenatura, per metro lineare, applicata alla soletta di copertura si ritiene uniformemente agente sulla larghezza ottenuta per diffusione dei carichi verticali sino al baricentro della soletta e vale:

 $F = \alpha \cdot Q_{lak} / L_{trasv} = 9.9 \text{ kN/m}$

TELESE S.c.a r.l.			ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO					
PROGETTAZIO	NE:		3 SUBLOTTO SAN LORENZO			VITULANO		
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO	ESECU	ΓΙVΟ			
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO 35 di 98



Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritti e soletta superiore con valore pari a 1.74 kN.

8.3.7 Serpeggio e centrifuga

Tali carichi vengono trascurati perché non determinanti per il dimensionamento trasversale dell'opera.

8.3.8 Ritiro differenziale della soletta di copertura

Si considera una variazione termica uniforme equivalente sulla soletta superiore come da calcolo seguente. Il calcolo viene condotto secondo le indicazioni dell'EUROCODICE 2-UNI EN1992-1-1 Novembre 2005.

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 36 di 98

-				-
	9	9	1=	:11

CIS a t-0				
R_{ck}	=	40	N/mm ²	Resistenza a compressione cubica caratteristica
\mathbf{f}_{ck}	=	33.2	N/mm ²	Resistenza a compressione cilindrica caratteristica
\mathbf{f}_{cm}	=	41.2	N/mm^2	Resistenza a compressione cilindrica media
O.	=	1.0E-05		
E	=	33643	N/mm ²	Modulo elastico secante medio

Tempo e ambiente

t _s	=	2	gg	età del calcestruzzo in giorni, all'inizio del ritiro per essiccamento
t ₀	=	2	gg	età del calcestruzzo in giorni al momento del carico
t	=	25550	gg	età del calcestruzzo in giorni
$h_0 \!\!=\!\! 2A_c/u$	=	600	mm	dimensione fittizia dell'elemento di cls
Ac	=	300000	mm ²	sezione dell'elemento
u	=	1000	mm	perimetro a contatto con l'atmosfera
RH	=	75	%	umidità relativa percentuale

Coefficiente di viscosità ϕ (t,t0) e modulo elastico EC $_t$ a tempo "t"

$$\phi(t,t_0) = \varphi_0 \beta_c(t,t_0) =$$

$$\phi_0 = \phi RH \beta_c(f_{cm}) \beta_c(t_0) =$$

$$\varphi_{RH} = 1 + \left\lfloor \frac{1 - RH/100}{0.1 \sqrt[5]{h_0}} \alpha_1 \right\rfloor \alpha_2 =$$

$$\alpha_1 = \begin{cases} (35/f_{cm})^{0.7} & per\,f_{cm} > 35MPa \\ 1 & per\,f_{cm} \leq 35MPa \end{cases} =$$

$$\alpha_2 = \begin{cases} (35/f_{cm})^{0.2} & per \ f_{cm} > 35MPa \\ 1 & per \ f_{cm} \leq 35MPa \end{cases} =$$

$$\beta_C(f_{cm}) = \frac{16.8}{\sqrt{f_{cm}}} =$$

$$\beta_c(t_0) = \frac{1}{(0.1 + t_0^{0.20})} =$$

$$t_o = t_0 \left(\frac{9}{2 + t_0^{1.2}} + 1 \right)^\alpha \ge 0.5 =$$

coeff per il tipo di cemento (-1 per classe S, 0 per classe N, 1 per classe R)

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA

LOTTO 3.2.E.ZZ

CODIFICA

CL

DOCUMENTO IN.23.0.0.001

RFV В

FOGLIO 37 di 98

$$\beta_c(t,t_0) = \left[\frac{(t-t_0)}{(\beta_H+t-t_0)}\right]^{0.3} =$$

0.984 coeff per la variabilità della viscosità nel tempo

 $\beta_H = 1.5[1 + (0.012 \ RH)^{18}] \ h_0 + 250\alpha_3 \le 1500\alpha_3 = 1382.5 \frac{coeff}{relativa}$ che tiene conto dell'umidità relativa

$$\alpha_3 = \begin{cases} (35/f_{cm})^{0.5} & per \: f_{cm} > 35MPa \\ 1 & per \: f_{cm} \leq 35MPa \end{cases} =$$

0.922 coeff per la resistenza del calcestruzzo

Il modulo elastico a tempo "t" è pari a:

$$E_{cm}(t,t_0) = \frac{E_{cm}}{1 + \varphi(t,t_0)} =$$

11281951 kN/m²

Deformazioni di ritiro

$$\varepsilon_s(t,t_0) = \varepsilon_{cd}(t) + \varepsilon_{ca}(t) =$$

0.000343 deformazione di ritiro ε (t,t $_{o}$)

$$\varepsilon_{cd}(t) = \beta_{ds}(t,t_s) K_b \varepsilon_{cd,0} =$$

0.000285 deformazione al ritiro per essiccamento

$$\beta_{ds}(t,t_s) = \left[\frac{(t-t_s)}{(t-t_s) + 0.04 \sqrt{h_0^3}} \right] =$$

0.977507

 $K_h =$

parametro che dipende da h_o secondo il prospetto seguente

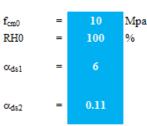
Valori di k h

h _o	k
100	1,0
200	0,85
300	0,75
≥500	0,70

Valori di Kh intermedi a quelli del prospetto vengono calcolati tramite interpolazione lineare

$$\varepsilon_{cd,0} = 0.85 \left[(200 + 100 \ \alpha_{ds1}) \exp\left(-\alpha_{ds2} \frac{f_{cm}}{f_{cm0}}\right) \right] 10^{-6} \beta_{RH} = 0.000416$$

$$\beta_{RH} = 1.55 \left[1 - \left(\frac{RH}{RH0} \right)^3 \right] =$$



coeff per il tipo di cemento (3 per classe S, 4 per classe N, 6 per classe

coeff per il tipo di cemento (0.13 per classe S, 0.12 per classe N, 0.11 per classe R)

$$\varepsilon_{ca}(t) = \beta_{as}(t)\varepsilon_{ca,00} =$$

0.000058 deformazione dovuta al ritiro autogeno

$$\beta_{as}(t) = 1 - \exp(-0.2t^{0.5}) =$$

$$\varepsilon_{ca00} = 2.5(f_{ck} - 10)10^{-6}$$

$$\begin{split} & \text{Variazione termica uniforme equivalente agli effetti del ritiro:} \\ & \Delta T_{\text{ritiro}} = -\frac{\epsilon_{\text{g}}(t,t_0)E_{\text{cm}}}{\left(1+\phi(t,t_0)\right)E_{\text{cm}}\alpha} = & \text{-11.50 °C} \end{split}$$

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SWS Engineering S.p.A. SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA LOTTO CODIFICA IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 DOCUMENTO RFV **FOGLIO**

IF2R

3.2.E.ZZ

CL

IN.23.0.0.001

38 di 98

В

8.3.9 Azione Termica

Relazione di calcolo

Si applica ai piedritti ed alla soletta superiore una variazione termica di +/-15°C.

8.3.10 Azione sismica inerziale

Per il calcolo dell'azione sismica si utilizza il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico *k.* Le forze sismiche sono pertanto le seguenti:

Forza sismica orizzontale $F_h = k_h^* W$

Forza sismica verticale $F_v = k_v^* W$

I valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni: $k_h = a_{max}/g$

 $k_v = \pm 0.5 k_h$

A seguito di tale assunzione si ottiene allo stato limite ultimo SLV in funzione della Latitudine e Longitudine del sito in esame un valore dell'accelerazione pari a a_q = 0.367 g.

In assenza di analisi specifiche della risposta sismica locale l'accelerazione massima può essere valutata con la relazione:

$$a_{max} = S * a = S_s * S_t * a_g$$

dove assumendo un terreno di tipo B ed in base al fattore di amplificazione del sito si ottiene:

S_s= 1.056 Coefficiente di amplificazione stratigrafica

S_T= 1 Coefficiente di amplificazione topografica

ne deriva che:

$$a_{max}$$
= 1.056 * 1 * 0.367 g = 0.388 g

$$k_h = a_{max}/g = 0.388$$

$$k_v = \pm 0.5 * k_h = 0.194$$

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. COMMESSA IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 LOTTO CODIFICA DOCUMENTO **FOGLIO** RFV Relazione di calcolo 3.2.<u>E.ZZ</u>

IF2R

CL

IN.23.0.0.001

39 di 98

В

Sisma orizzontale

$$F_{sis} = a_{max} * \gamma * (H_{tot}) = 18.37 \text{ kN/m} \quad \text{(carico applicato sulla parete)}$$

$$F_{inp} = \alpha * S_p * \gamma * 1m = 3.39 \text{ kN/m} \quad \text{(inerzia piedritti)}$$

$$Totale = 21.76 \text{ kN/m} \quad \text{(piedritto sx)}$$

$$Totale = 3.39 \text{ kN/m} \quad \text{(piedritto dx)}$$

$$F_Q = \alpha * Qv * 0.2 * 1m = 5.20 \text{ kN/m} \quad \text{(inerzia treno)}$$

$$F_{inr} = \alpha * (H_p + H_r) * \gamma_r * 1m = 9.46 \text{ kN/m} \quad \text{(inerzia ballast + ricoprimento)}$$

$$F_{ins} = \alpha * S_s * \gamma_{cls} * 1m = 2.91 \text{ kN/m} \quad \text{(inerzia soletta superiore)}$$

$$Totale = 17.56 \text{ kN/m} \quad \text{(soletta superiore)}$$

Per tenere in conto dei carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritto sinistro e soletta superiore con valore pari a 3.26 kN ed inferiore con valore pari a 3.81 kN. Si applicano delle forze concentrate nei nodi tra piedritto destro e soletta superiore con valore pari a 0.51 kN ed inferiore con valore pari a 0.59 kN.

Sisma verticale

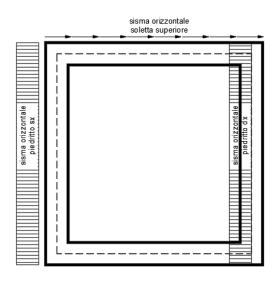
Per tenere in conto le carichi agenti sul semispessore degli elementi considerati nel modello di calcolo, si applicano delle forze concentrate nei nodi tra soletta superiore e piedritti con valore pari a 1.54 kN.

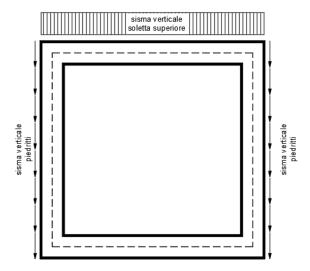
Gli effetti dell'azione sismica saranno valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali: G₁ + G₂ + ψ_{2i} Q_{ki}

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO

IF2R

3.2.E.ZZ





CL

IN.23.0.0.001

40 di 98

В

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 41 di 98 В

8.4 DIAGRAMMI DELLE SOLLECITAZIONI

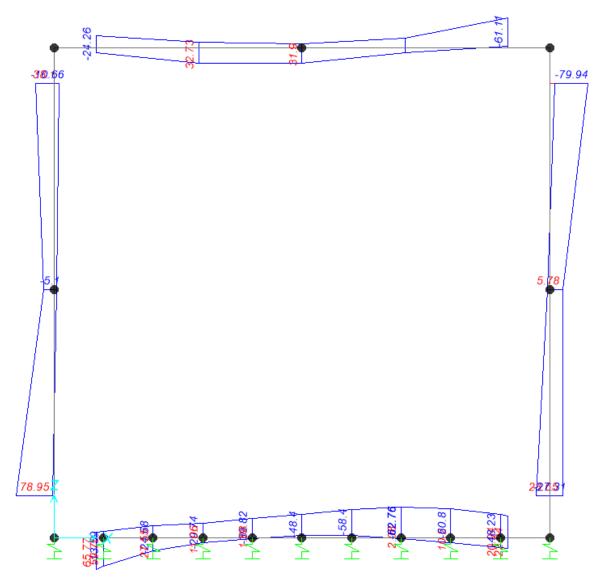


Figure 1 – Inviluppo momenti flettenti SLU-SLV

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IN.23.0.0.001 IF2R 3.2.E.ZZ CL 42 di 98 В

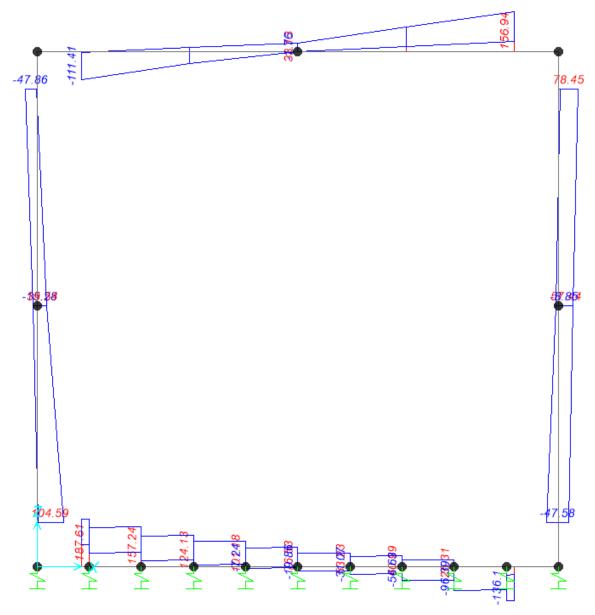


Figure 2 – Inviluppo sforzi taglianti SLU-SLV

APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consorti		ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO					
PROGETTAZIO	3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO							
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO					
IN23 - Tombino Relazione di ca	COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO 43 di 98		

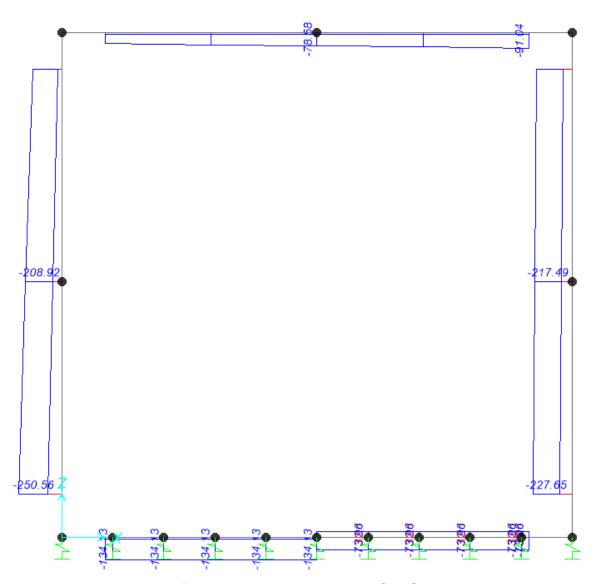


Figure 3 – Inviluppo azioni assiali SLU-SLV

APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Con sort		O TRATT	A CANCEL	LO-BENEVEN O TELESINO -		ANO	
PROGETTAZIO	3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO							
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO					
IN23 - Tombino Relazione di ca	COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN.23.0.0.001	REV.	FOGLIO 44 di 98		

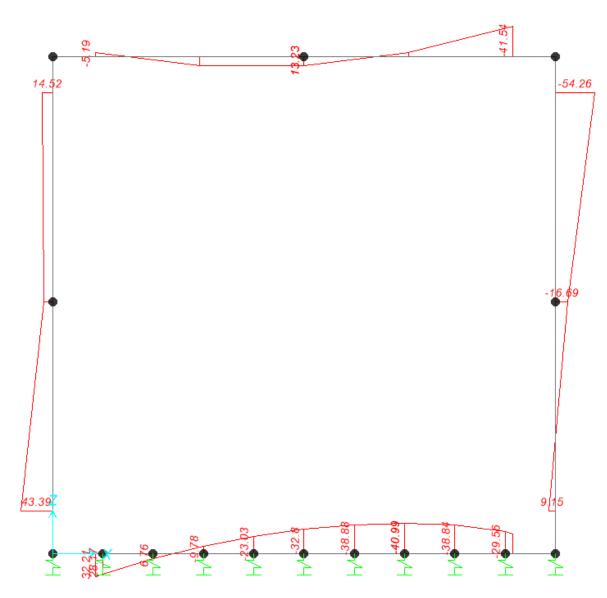


Figure 4 – Inviluppo momenti flettenti SLE rara

APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consort			O TRATT	A CANCEL	LO-BENEVEN O TELESINO -		ANO
PROGETTAZIO	3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO							
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO					
IN23 - Tombino Relazione di ca	COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO IN.23.0.0.001	REV.	FOGLIO 45 di 98		

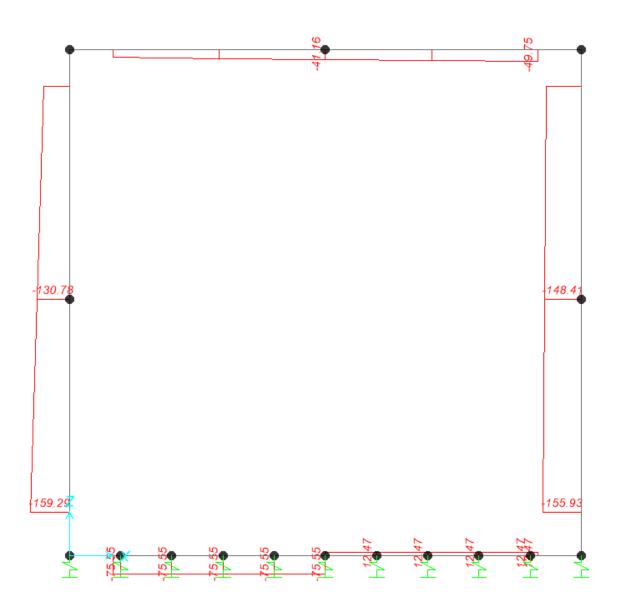


Figure 5 – Inviluppo azioni assiali SLE rara

8.5 VERIFICA DELLE SEZIONI IN C.A.

Nelle tabelle seguenti sono indicati i valori delle sollecitazioni massime e i valori delle sollecitazioni per la verifica a fessurazione risultanti dalle combinazioni di cui al capitolo precedente.

Per le verifiche in corrispondenza dei nodi si considerano le sollecitazioni a filo elemento rigido. Per ogni elemento si ricerca la sezione di Momento e Taglio massimo; la verifica sarà eseguita con la sollecitazione, in modulo, maggiore:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 46 di 98 В

			SLU STI	R-SLV	
Elemento strutturale	Sezione	C.C. M _{max}	N (kN)	M _{max} (kNm)	T _{max} (kN)
soletta	nodo piedritto	SLU13-STR2	134.13	65.77	187.61
inferiore	campata	SLU14-STR	-32.10	-62.76	-
soletta	nodo piedritto	SLU13-STR	73.33	-61.12	156.94
superiore	campata	SLU14-STR2	37.71	32.73	-
	nodo soletta inf	SLU17-SIS2	22.88	-15.57	104.59
nin duissi	nodo soletta inf	SLU14-STR2	229.83	78.95	104.59
piedritti	nodo soletta sup	SLU14-STR	207.33	79.94	78.45
	nodo soletta sup	SLU17-SIS	98.08	-28.65	78.45

	SLE RARA				SLE FREQUE	SLE QUASI PERMANENT			
Elemento strutturale	Sezione	N (kN)	M _{max} (kNm)	ID Asta	N (kN)	M _{max} (kNm)	ID Asta	N (kN)	M _{max}
soletta	nodo piedritto	83.68	41.60	soletta	72.50	34.44	soletta	40.99	15
inferiore	campata	-12.47	-40.99	inferiore	-5.94	-34.59	inferiore	11.62	-19
soletta	nodo piedritto 49.75 -41.54 s	soletta	43.57	-35.68	soletta	27.06	-19		
superiore	campata	33.02	20.34	superiore	29.92	16.55	superiore	18.56	6.
	nodo soletta inf	102.27	8.63		90.11	9.42		82.13	6.
i. duissi	nodo soletta inf	159.29	51.49		147.13	43.78	piedritti	110.64	22
piedritti	nodo soletta sup	140.88	54.26	piedritti	120.58	46.45		59.70	24
	nodo soletta sup	155.93	-9.15		135.63	-5.73		74.75	2.

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Mandante:

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 47 di 98

8.5.1 Verifica soletta inferiore

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO - Classe: C32/40
Resis. compr. di progetto fcd: 18.8 M

Resis. compr. di progetto fcd: MPa Def.unit. max resistenza ec2: 0.0020 Def.unit. ultima ecu: 0.0035 Diagramma tensione-deformaz.: Parabola-Rettangolo Modulo Elastico Normale Ec: 33643.0 MPa Resis. media a trazione fctm: 3.10 MPa Coeff. Omogen. S.L.E.: 15.00 Sc limite S.L.E. comb. Rare: 18.3 MPa Sc limite S.L.E. comb. Frequenti: 18.3 MPa Ap.Fessure limite S.L.E. comb. Frequenti: 0.200 mm Sc limite S.L.E. comb. Q.Permanenti: 13.3 MPa Ap.Fess.limite S.L.E. comb. Q.Perm.: 0.200 mm

ACCIAIO - Tipo: B450C

Resist. caratt. snervam. fyk:

Resist. caratt. rottura ftk:

Resist. snerv. di progetto fyd:

Resist. ultima di progetto ftd:

Deform. ultima di progetto Epu:

450.0

MPa
391.3

MPa
391.3

MPa
0.068

Modulo Elastico Ef 2000000 daN/cm²

Diagramma tensione-deformaz.:

Coeff. Aderenza istantaneo ß1*ß2:

Coeff. Aderenza differito ß1*ß2:

Sf limite S.L.E. Comb. Rare:

Bilineare finito

1.00

0.50

MPa

CARATTERISTICHE DOMINIO CALCESTRUZZO

Forma del Dominio: Poligonale C32/40 Classe Calcestruzzo: N°vertice: X [cm] Y [cm] -50.0 0.0 1 2 35.0 -50.0 3 50.0 35.0 50.0 0.0

DATI BARRE ISOLATE

N°Barra	X [cm]	Y [cm]	DiamØ[mm]
1	-42.7	7.3	18
2	-42.7	27.7	18
3	42.7	27.7	18
4	42.7	7.3	18

DATI GENERAZIONI LINEARI DI BARRE

 N°Gen.
 Numero assegnato alla singola generazione lineare di barre

 N°Barra Ini.
 Numero della barra iniziale cui si riferisce la generazione

 N°Barra Fin.
 Numero della barra finale cui si riferisce la generazione

N°Barre Numero di barre generate equidistanti cui si riferisce la generazione

APPALTATORE: ELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI - BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO - VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA **DOCUMENTO** RFV **FOGLIO** 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 48 di 98 IF2R CL В

Ø	Diametro in mm delle barre della generazione
---	--

N°Gen.	N°Barra Ini.	N°Barra Fin.	N°Barre	Ø
1	1	4	3	18
2	2	3	3	18

CALCOLO DI RESISTENZA - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

Sforzo normale [kN] applicato nel Baric. (+ se di compressione) Momento flettente [daNm] intorno all'asse X di riferimento delle coordinate Mx

con verso positivo se tale da comprimere il lembo sup. della sez.

Vy Componente del Taglio [kN] parallela all'asse Y di riferimento delle coordinate

N°Comb. Ν Vy Mx 134.13 -65.77 187.61 2 32.10 -62.760.00

COMB. RARE (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione) Mx

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb. Mx 83.68 41.60 0.00 1 12.47 -40.99 0.00

COMB. FREQUENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione) Mx

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb. Mx My 72.50 34.44 (80.19) 0.00(0.00)2 -34.59 (-71.04) 5.94 0.00(0.00)

COMB. QUASI PERMANENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb. Ν Mx Му 40.99 0.00(0.00)15.30 (83.38) 2 11.62 -19.62 (-72.85) 0.00(0.00)

RISULTATI DEL CALCOLO

Sezione verificata per tutte le combinazioni assegnate

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 49 di 98

Ys max

27.7

27.7

42.7

42.7

VERIFICHE DI RESISTENZA IN PRESSO-TENSO FLESSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Ver S = combinazione verificata / N = combin. non verificata

N Sforzo normale assegnato [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compressione)

Mx Componente del momento assegnato [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia N Res Sforzo normale resistente [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compress.)

Mx Res Momento flettente resistente [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia

Mis.Sic. Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N r,Mx Res,My Res) e (N,Mx,My)

Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000

As Tesa Area armature trave [cm²] in zona tesa. [Tra parentesi l'area minima ex (4.1.15)NTC]

N°Comb	Ver	N	Mx	N Res	Mx Res	Mis.Sic.	As Tesa
1	S	134.13	-65.77	134.12	-158.13	2.40	25.4(6.3)
2	S	32.10	-62.76	32.01	-146.59	2.34	25.4(6.3)

METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - DEFORMAZIONI UNITARIE ALLO STATO ULTIMO

ec max	Deform. unit. massima del calcestruzzo a compressione
x/d	Rapporto di duttilità [§ 4.1.2.1.2.1 NTC] deve essere < 0.45
Xc max	Ascissa in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Yc max	Ordinata in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
es min	Deform. unit. minima nell'acciaio (negativa se di trazione)
Xs min	Ascissa in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys min	Ordinata in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
es max	Deform. unit. massima nell'acciaio (positiva se di compress.)
Xs max	Ascissa in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys max	Ordinata in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)

N°Comb ec max x/d Xc max Yc max es min Xs min Ys min es max Xs max

-0.00094

-0.00118

-42.7

-42.7

-0.01337

-0.01427

7.3

7.3

0.0

0.0

POSIZIONE ASSE NEUTRO PER OGNI COMB. DI RESISTENZA

0.208

0.197

0.00350

0.00350

2

a, b, c Coeff. a, b, c nell'eq. dell'asse neutro aX+bY+c=0 nel rif. X,Y,O gen. x/d Rapp. di duttilità (travi e solette)[§ 4.1.2.1.2.1 NTC]: deve essere < 0.45

-50.0

-50.0

C.Rid. Coeff. di riduz. momenti per sola flessione in travi continue

N°Comb b x/d C.Rid. а 0.000000000 -0.000608902 0.003500000 0.700 0.208 2 0.000000000 -0.000641676 0.003500000 0.197 0.700

METODO SLU - VERIFICHE A TAGLIO SENZA ARMATURE TRASVERSALI (\$ 4.1.2.1.3.1 NTC)

Ver S = comb.verificata a taglio/ N = comb. non verificata

Ved Taglio agente [daN] uguale al taglio Vy di comb. (sollecit. retta)

Vwct Taglio trazione resistente [kN] in assenza di staffe [formula (4.1.23)NTC]

d Altezza utile sezione [cm] bw Larghezza minima sezione [cm]

Ro Rapporto geometrico di armatura longitudinale [<0.02] Scp Tensione media di compressione nella sezione [MPa]

N°Comb Ver Ved Vwct d bw Ro Scp 208.02 27.7 100.0 0.0092 0.38 S 187.61 2 S 0.00 195.91 27 7 100.0 0.0092 0.09

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO RFV FOGLIO 50 di 98 IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 В

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

S = comb. verificata/ N = comb. non verificata

Massima tensione (positiva se di compressione) nel calcestruzzo [MPa] Sc max Xc max, Yc max Ascissa, Ordinata [cm] del punto corrisp. a Sc max (sistema rif. X,Y,O)

Minima tensione (negativa se di trazione) nell'acciaio [MPa] Ss min

Xs min, Ys min Ascissa, Ordinata [cm] della barra corrisp. a Ss min (sistema rif. X,Y,O) Ac eff. Area di calcestruzzo [cm²] in zona tesa considerata aderente alle barre Area barre [cm²] in zona tesa considerate efficaci per l'apertura delle fessure As eff.

N°Comb Ver Sc max Xc max Yc max Ss min Xs min Ys min Ac eff. As eff. S 3 76 -50.0 35.0 -98.6 -427 7.3 849 12.7 1 2 S 3.76 -50.0 0.0 -125.4 42.7 27.7 899 12.7

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

La sezione viene assunta sempre fessurata anche nel caso in cui la trazione minima del calcestruzzo sia inferiore a fctm

Esito della verifica

e1 Massima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata Minima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata e2

k1 = 0.8 per barre ad aderenza migliorata [eq.(7.11)EC2]

kt = 0.4 per comb. quasi permanenti / = 0.6 per comb.frequenti [cfr. eq.(7.9)EC2] = 0.5 per flessione; =(e1 + e2)/(2*e1) per trazione eccentrica [eq.(7.13)EC2] k2

= 3.400 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali k3 k4 = 0.425 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali

Diametro [mm] equivalente delle barre tese comprese nell'area efficace Ac eff [eq.(7.11)EC2] Ø

Copriferro [mm] netto calcolato con riferimento alla barra più tesa Cf e sm - e cm

Differenza tra le deformazioni medie di acciaio e calcestruzzo [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]

Tra parentesi: valore minimo = 0.6 Smax / Es [(7.9)EC2 e (C4.1.8)NTC]

Massima distanza tra le fessure [mm] sr max

Apertura fessure in mm calcolata = sr max*(e_sm - e_cm) [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]. Valore limite tra parentesi wk

Mx fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse X [kNm] My fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse Y [kNm]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm s	sr max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00070	0.00000	0.500	18.0	64	0.00030 (0.00030)	422	0.125 (0.20)	79.70	0.00
2	S	-0.00087	0.00000	0.500	18.0	64	0.00038 (0.00038)	434	0.163 (0.20)	-71.60	0.00

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max \	c max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	3.11	-50.0	35.0	-80.4	-42.7	7.3	849	12.7
2	S	3.17	-50.0	0.0	-107.7	42.7	27.7	899	12.7

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm s	r max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00057	0.00000	0.500	18.0	64	0.00024 (0.00024)	422	0.102 (0.20)	80.19	0.00
2	S	-0.00074	0.00000	0.500	18.0	64	0.00032 (0.00032)	434	0.140 (0.20)	-71.04	0.00

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max \	c max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	1.37	-50.0	35.0	-32.3	-42.7	7.3	799	12.7
2	S	1.80	-50.0	0.0	-57.7	42.7	27.7	849	12.7

APPALTATORE: TELESE

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 51 di 98

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm s	r max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00023	0.00000	0.500	18.0	64	0.00010 (0.00010)	410	0.040 (0.20)	83.38	0.00
2	S	-0.00040	0.00000	0.500	18.0	64	0.00017 (0.00017)	422	0.073 (0.20)	-72.85	0.00

8.5.2 Verifica soletta superiore

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO -	Classe:	C32/40	
	Resis. compr. di progetto fcd:	18.8	MPa

0.0020 Def.unit. max resistenza ec2: Def.unit. ultima ecu: 0.0035 Diagramma tensione-deformaz.: Parabola-Rettangolo Modulo Elastico Normale Ec: 33643.0 MPa Resis. media a trazione fctm: 3.10 MPa Coeff. Omogen. S.L.E.: 15.00 Sc limite S.L.E. comb. Rare: MPa 18.3 Sc limite S.L.E. comb. Frequenti: 18.3 MPa Ap.Fessure limite S.L.E. comb. Frequenti: 0.200 mm Sc limite S.L.E. comb. Q.Permanenti: 13.3 MPa Ap.Fess.limite S.L.E. comb. Q.Perm.: 0.200 mm

ACCIAIO - Tipo: B450C

Resist. caratt. snervam. fyk:450.0MPaResist. caratt. rottura ftk:450.0MPaResist. snerv. di progetto fyd:391.3MPaResist. ultima di progetto ftd:391.3MPa

Deform. ultima di progetto Epu: 0.068

Modulo Elastico Ef 2000000 daN/cm²

Diagramma tensione-deformaz.:

Coeff. Aderenza istantaneo ß1*ß2:

Coeff. Aderenza differito ß1*ß2:

Sf limite S.L.E. Comb. Rare:

Bilineare finito

1.00

0.50

MPa

CARATTERISTICHE DOMINIO CALCESTRUZZO

Forma del Do Classe Calces		Poligonale C32/40
N°vertice:	X [cm]	Y [cm]
1 2	-50.0 -50.0	0.0 30.0
3 4	50.0 50.0	30.0 0.0

DATI BARRE ISOLATE

N°Barra	X [cm]	Y [cm]	DiamØ[mm]
1	-42.7	7.3	18

APPALTATORE: TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

IF2R	3.2.E.ZZ	CL	IN.23.0.0.001	В	52 di 98
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

2	-42.7	22.7	18
3	42.7	22.7	18
4	42.7	7.3	18

DATI GENERAZIONI LINEARI DI BARRE

N°Gen.Numero assegnato alla singola generazione lineare di barreN°Barra Ini.Numero della barra iniziale cui si riferisce la generazioneN°Barra Fin.Numero della barra finale cui si riferisce la generazione

N°Barre Numero di barre generate equidistanti cui si riferisce la generazione

Ø Diametro in mm delle barre della generazione

N°Gen.	N°Barra Ini.	N°Barra Fin.	N°Barre	Ø
1	1	4	3	18
2	2	3	3	18

CALCOLO DI RESISTENZA - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Mx		Momento flettente [daNi con verso positivo se tal	olicato nel Baric. (+ se di compressione) m] intorno all'asse X di riferimento delle coordinate le da comprimere il lembo sup. della sez.
Vy		Componente del Taglio	[kN] parallela all'asse Y di riferimento delle coordinate
N°Comb.	N	Mx	Vy
1	73.33	-61.12	156.94
2	37.71	32.73	0.00

COMB. RARE (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	Му
1	49.75	-41.54	0.00
2	33.02	20.34	0.00

COMB. FREQUENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	My
1	43.57	-35.68 (-54.42)	0.00 (0.00)
2	29.92	16.55 (56.13)	0.00 (0.00)

COMB. QUASI PERMANENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 53 di 98

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	Му
1	27.06	-19.89 (-54.82)	0.00 (0.00)
2	18.56	6.97 (58.82)	0.00 (0.00)

RISULTATI DEL CALCOLO

Sezione verificata per tutte le combinazioni assegnate

VERIFICHE DI RESISTENZA IN PRESSO-TENSO FLESSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Ver S = combinazione verificata / N = combin. non verificata

N Sforzo normale assegnato [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compressione)

Mx Componente del momento assegnato [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia N Res Sforzo normale resistente [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compress.)

Mx Res Momento flettente resistente [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia

Mis.Sic. Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N r,Mx Res,My Res) e (N,Mx,My)

Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000

As Tesa Area armature trave [cm²] in zona tesa. [Tra parentesi l'area minima ex (4.1.15)NTC]

N°Comb	Ver	N	Mx	N Res	Mx Res	Mis.Sic.	As Tesa
1	S	73.33	-61.12	73.09	-124.53	2.04	25.4(5.4)
2	S	37.71	32.73	37.69	121.40	3.71	25.4(5.4)

METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - DEFORMAZIONI UNITARIE ALLO STATO ULTIMO

ec max	Deform. unit. massima del calcestruzzo a compressione
x/d	Rapporto di duttilità [§ 4.1.2.1.2.1 NTC] deve essere < 0.45
Xc max	Ascissa in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Yc max	Ordinata in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
es min	Deform. unit. minima nell'acciaio (negativa se di trazione)
Xs min	Ascissa in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys min	Ordinata in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
es max	Deform. unit. massima nell'acciaio (positiva se di compress.)
Xs max	Ascissa in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys max	Ordinata in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)

N°Comb	ec max	x/d	Xc max	Yc max	es min	Xs min	Ys min	es max	Xs max	Ys max
1	0.00350	0.245	-50.0	0.0	-0.00109	-42.7	7.3	-0.01077	42.7	22.7
2	0.00350	0.241	-50.0	30.0	-0.00117	42.7	22.7	-0.01103	-42.7	7.3

POSIZIONE ASSE NEUTRO PER OGNI COMB. DI RESISTENZA

a, b, c Coeff. a, b, c nell'eq. dell'asse neutro aX+bY+c=0 nel rif. X,Y,O gen. x/d Rapp. di duttilità (travi e solette)[§ 4.1.2.1.2.1 NTC]: deve essere < 0.45

C.Rid. Coeff. di riduz. momenti per sola flessione in travi continue

N°Comb	а	b	С	x/d	C.Rid.
1	0.000000000	-0.000628684	0.003500000	0.245	0.747
2	0.000000000	0.000639894	-0.015696833	0.241	0.741

METODO SLU - VERIFICHE A TAGLIO SENZA ARMATURE TRASVERSALI (\$ 4.1.2.1.3.1 NTC)

Ver S = comb.verificata a taglio/ N = comb. non verificata

Ved Taglio agente [daN] uguale al taglio Vy di comb. (sollecit. retta)

Vwct Taglio trazione resistente [kN] in assenza di staffe [formula (4.1.23)NTC]

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410.01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO RFV **FOGLIO** 3.2.E.<u>ZZ</u> 54 di 98 IF2R CL IN.23.0.0.001 В

Altezza utile sezione [cm] d Larghezza minima sezione [cm] bw

Rapporto geometrico di armatura longitudinale [<0.02] Ro Scp Tensione media di compressione nella sezione [MPa]

N°Comb Ver Ved Vwct hw Ro Scp S 156.94 184.64 22.7 100.0 0.0112 0.24 1 2 S 0.00 180.59 22.7 100.0 0.0112 0.13

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

Ver S = comb. verificata/ N = comb. non verificata

Massima tensione (positiva se di compressione) nel calcestruzzo [MPa] Sc max Ascissa, Ordinata [cm] del punto corrisp. a Sc max (sistema rif. X,Y,O) Xc max, Yc max

Minima tensione (negativa se di trazione) nell'acciaio [MPa] Ss min Ascissa, Ordinata [cm] della barra corrisp. a Ss min (sistema rif. X,Y,O) Xs min, Ys min Ac eff. Area di calcestruzzo [cm²] in zona tesa considerata aderente alle barre As eff. Area barre [cm²] in zona tesa considerate efficaci per l'apertura delle fessure

N°Comb Ver Sc max Xc max Yc max Ss min Xs min Ys min As eff. Ac eff. S 5.33 -50.0 0.0 -141.5 21.4 22.7 799 12.7 S 2.60 -50.0 30.0 -65.7 -42.7 7.3 799 12.7

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

La sezione viene assunta sempre fessurata anche nel caso in cui la trazione minima del calcestruzzo sia inferiore a fctm

Ver. Esito della verifica

e1 Massima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata Minima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata e2

k1 = 0.8 per barre ad aderenza migliorata [eq.(7.11)EC2]

kt = 0.4 per comb. quasi permanenti / = 0.6 per comb.frequenti [cfr. eq.(7.9)EC2] = 0.5 per flessione; =(e1 + e2)/(2*e1) per trazione eccentrica [eq.(7.13)EC2] k2

= 3.400 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali k3 = 0.425 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali k4

Diametro [mm] equivalente delle barre tese comprese nell'area efficace Ac eff [eq.(7.11)EC2] Ø Cf Copriferro [mm] netto calcolato con riferimento alla barra più tesa

Differenza tra le deformazioni medie di acciaio e calcestruzzo [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC] e sm - e cm

Tra parentesi: valore minimo = 0.6 Smax / Es [(7.9)EC2 e (C4.1.8)NTC]

Massima distanza tra le fessure [mm] sr max

Apertura fessure in mm calcolata = sr max*(e_sm - e_cm) [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]. Valore limite tra parentesi wk

Mx fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse X [kNm] My fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse Y [kNm]

Comb. e2 k2 Ø Cf Ver e1 e sm - e cm sr max wk Mx fess My fess 1 S -0.00106 0.00000 0.500 18.0 64 0.00042 (0.00042) 410 0.174 (0.20) -54.36 0.00 2 S -0.00050 0.00000 0.500 18.0 0.00020 (0.00020) 0.081 (0.20) 55.58 0.00 64 410

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max `	Yc max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	4.58	-50.0	0.0	-121.2	21.4	22.7	799	12.7
2	S	2.11	-50.0	30.0	-52.2	-42.7	7.3	799	12.7

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm si	r max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00091	0.00000	0.500	18.0	64	0.00036 (0.00036)	410	0.149 (0.20)	-54.42	0.00

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO

II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 55 di 98

2 S -0.00040 0.00000 0.500 18.0 64 0.00016 (0.00016) 410 0.064 (0.20) 56.13 0.00

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max `	rc max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	2.55	-50.0	0.0	-66.4	21.4	22.7	799	12.7
2	S	0.88	-50.0	30.0	-19.6	-42.7	7.3	749	12.7

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm s	sr max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00050	0.00000	0.500	18.0	64	0.00020 (0.00020)	410	0.082 (0.20)	-54.82	0.00
2	S	-0.00015	0.00000	0.500	18.0	64	0.00006 (0.00006)	398	0.023 (0.20)	58.82	0.00

8.5.3 Verifica piedritti

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO -	Classe:	C32/40	
	Resis. compr. di progetto fcd:	18.8	MPa
	Def.unit. max resistenza ec2:	0.0020	
	Def.unit. ultima ecu:	0.0035	
	Diagramma tensione-deformaz.:	Parabola-Rettangolo	
	Modulo Elastico Normale Ec:	33643.0	MPa
	Resis. media a trazione fctm:	3.10	MPa
	Coeff. Omogen. S.L.E.:	15.00	
	Sc limite S.L.E. comb. Rare:	18.3	MPa
	Sc limite S.L.E. comb. Frequenti:	18.3	MPa
	Ap.Fessure limite S.L.E. comb. Freque	enti: 0.200	mm
	Sc limite S.L.E. comb. Q.Permanenti:	13.3	MPa
	Ap.Fess.limite S.L.E. comb. Q.Perm.:	0.200	mm
ACCIAIO -	Tipo:	B450C	
	Resist. caratt. snervam. fyk:	450.0	MPa
	Resist. caratt. rottura ftk:	450.0	MPa
	Resist. snerv. di progetto fyd:	391.3	MPa
	Resist. ultima di progetto ftd:	391.3	MPa
	Deform. ultima di progetto Epu:	0.068	
	Modulo Elastico Ef	2000000	daN/cm ²
	Diagramma tensione-deformaz.:	Bilineare finito	
	Coeff. Aderenza istantaneo ß1*ß2:	1.00	
	Coeff. Aderenza differito ß1*ß2:	0.50	
	Sf limite S.L.E. Comb. Rare:	337.50	MPa

CARATTERISTICHE DOMINIO CALCESTRUZZO

Forma del D Classe Calces		Poligonale C32/40
N°vertice:	X [cm]	Y [cm]
1 2 3	-50.0 -50.0 50.0	0.0 35.0 35.0

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 56 di 98

4 50.0 0.0

DATI BARRE ISOLATE

N°Barra	X [cm]	Y [cm]	DiamØ[mm]		
1	-42.7	7.3	16		
2	-42.7	27.7	16		
3	42.7	27.7	16		
4	42.7	7.3	16		

DATI GENERAZIONI LINEARI DI BARRE

N°Gen.Numero assegnato alla singola generazione lineare di barreN°Barra Ini.Numero della barra iniziale cui si riferisce la generazioneN°Barra Fin.Numero della barra finale cui si riferisce la generazione

N°Barre Numero di barre generate equidistanti cui si riferisce la generazione

Ø Diametro in mm delle barre della generazione

N°Gen.	N°Barra Ini.	N°Barra Fin.	N°Barre	Ø	
1	1	4	3	16	
2	2	3	3	16	

CALCOLO DI RESISTENZA - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Mx Vy		Sforzo normale [kN] applicato nel Baric. (+ se di compressione) Momento flettente [daNm] intorno all'asse X di riferimento delle coordii con verso positivo se tale da comprimere il lembo sup. della sez. Componente del Taglio [kN] parallela all'asse Y di riferimento delle coo				
N°Comb.	N	Mx	Vy			
1	22.88	-15.57	104.59			
2	229.83	78.95	104.59			
3	207.33	79.94	78.45			
4	98.08	-28.65	78.45			

COMB. RARE (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	Му
1	102.27	8.63	0.00
2	159.29	51.49	0.00
3	140.88	54.26	0.00
4	155.93	-9.15	0.00

COMB. FREQUENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

IF2R	3.2.E.ZZ	CL	IN.23.0.0.001	В	57 di 98	
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	My		
1	90.11	9.42 (156.07)	0.00 (0.00)		
2	147.13	43.78 (85.67)	0.00 (0.00)		
3	120.58	46.45 (81.16)	0.00 (0.00)		
4	135.63	-5.73 (0.00)	0.00 (0.00)		

COMB. QUASI PERMANENTI (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

Ν Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)

Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione) Mx

con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	My
1	82.13	6.69 (243.48)	0.00 (0.00)
2	110.64	22.68 (96.29)	0.00 (0.00)
3	59.70	24.48 (80.29)	0.00 (0.00)
4	74.75	2.51 (0.00)	0.00 (0.00)

RISULTATI DEL CALCOLO

Sezione verificata per tutte le combinazioni assegnate

VERIFICHE DI RESISTENZA IN PRESSO-TENSO FLESSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Ver S = combinazione verificata / N = combin. non verificata

Sforzo normale assegnato [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compressione) Componente del momento assegnato [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia Sforzo normale resistente [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compress.) Mx N Res

Momento flettente resistente [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia Mx Res Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N r,Mx Res,My Res) e (N,Mx,My) Mis.Sic.

Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000

Area armature trave [cm²] in zona tesa. [Tra parentesi l'area minima ex (4.1.15)NTC] As Tesa

N°Comb	Ver	N	Mx	N Res	Mx Res	Mis.Sic.	As Tesa
1	S	22.88	-15.57	22.89	-122.02	7.84	20.1(6.3)
2	S	229.83	78.95	229.81	145.84	1.85	20.1(6.3)
3	S	207.33	79.94	207.31	143.26	1.79	20.1(6.3)
4	S	98.08	-28.65	98.11	-130.68	4.56	20.1(6.3)

METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - DEFORMAZIONI UNITARIE ALLO STATO ULTIMO

ec max	Deform. unit. massima del calcestruzzo a compressione
x/d	Rapporto di duttilità [§ 4.1.2.1.2.1 NTC] deve essere < 0.45
Xc max	Ascissa in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Yc max	Ordinata in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
es min	Deform. unit. minima nell'acciaio (negativa se di trazione)
Xs min	Ascissa in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys min	Ordinata in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
es max	Deform. unit. massima nell'acciaio (positiva se di compress.)
Xs max	Ascissa in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys max	Ordinata in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)

N°Comb	ec max	x/d	Xc max	Yc max	es min	Xs min	Ys min	es max	Xs max	Ys max
1	0.00350	0.178	-50.0	0.0	-0.00167	-42.7	7.3	-0.01613	42.7	27.7

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

4

S

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

	OFT:		-0-	\sim		
PKC	GET	IUI	=5E	Cι	ווו	vO

ITINERARIO NAPOLI - BARI

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	IF2R	3.2.E.ZZ	CL	IN.23.0.0.001	В	58 di 98

2	0.00350	0.200	-50.0	35.0	-0.00111	42.7	27.7	-0.01397	-42.7	7.3
3	0.00350	0.198	-50.0	35.0	-0.00116	42.7	27.7	-0.01420	-42.7	7.3
4	0.00350	0.186	-50.0	0.0	-0.00146	-42.7	7.3	-0.01531	42.7	27.7

POSIZIONE ASSE NEUTRO PER OGNI COMB. DI RESISTENZA

Coeff. a, b, c nell'eq. dell'asse neutro aX+bY+c=0 nel rif. X,Y,O gen. a, b, c Rapp. di duttilità (travi e solette)[§ 4.1.2.1.2.1 NTC]: deve essere < 0.45 x/d

C.Rid. Coeff. di riduz. momenti per sola flessione in travi continue

N°Comb	а	b	С	x/d	C.Rid.
1	0.000000000	-0.000708728	0.003500000	0.178	0.700
2	0.000000000	0.000630852	-0.018579817	0.200	0.700
3	0.000000000	0.000638970	-0.018863960	0.198	0.700
4	0.000000000	-0.000678961	0.003500000	0.186	0.700

METODO SLU - VERIFICHE A TAGLIO SENZA ARMATURE TRASVERSALI (\$ 4.1.2.1.3.1 NTC)

S = comb.verificata a taglio/ N = comb. non verificata Ver

Ved Taglio agente [daN] uguale al taglio Vy di comb. (sollecit. retta)

Taglio trazione resistente [kN] in assenza di staffe [formula (4.1.23)NTC] Vwct

27.7

d Altezza utile sezione [cm] Larghezza minima sezione [cm] hw

78.45

Ro Rapporto geometrico di armatura longitudinale [<0.02] Scp Tensione media di compressione nella sezione [MPa]

N°Comb Ver Ved Vwct bw Ro Scp S 104.59 180.31 27.7 100.0 0.0073 0.07 1 2 S 104.59 204.88 27.7 100.0 0.0073 0.66 3 S 78.45 202.21 27.7 100.0 0.0073 0.59

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

100.0 0.0073

0.28

Ver S = comb. verificata/ N = comb. non verificata

189.24

Sc max Massima tensione (positiva se di compressione) nel calcestruzzo [MPa] Ascissa, Ordinata [cm] del punto corrisp. a Sc max (sistema rif. X,Y,O) Xc max, Yc max Minima tensione (negativa se di trazione) nell'acciaio [MPa] Ss min Xs min, Ys min Ascissa, Ordinata [cm] della barra corrisp. a Ss min (sistema rif. X,Y,O) Area di calcestruzzo [cm²] in zona tesa considerata aderente alle barre Ac eff. As eff. Area barre [cm²] in zona tesa considerate efficaci per l'apertura delle fessure

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max	Yc max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	0.69	-50.0	35.0	0.0	-42.7	7.3	721	10.1
2	S	4.99	-50.0	35.0	-123.4	-21.4	7.3	771	10.1
3	S	5.32	-50.0	35.0	-143.1	-42.7	7.3	821	10.1
4	S	0.82	-50.0	0.0	2.6	42.7	27.7	0	0.0

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

La sezione viene assunta sempre fessurata anche nel caso in cui la trazione minima del calcestruzzo sia inferiore a fctm

Ver Esito della verifica

Massima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata e1 e2 Minima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata

= 0.8 per barre ad aderenza migliorata [eq.(7.11)EC2] k1

= 0.4 per comb. quasi permanenti / = 0.6 per comb.frequenti [cfr. eq.(7.9)EC2] kt = 0.5 per flessione; =(e1 + e2)/(2*e1) per trazione eccentrica [eq.(7.13)EC2] k2

= 3.400 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO RFV **FOGLIO** IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 59 di 98 CL В

k4 = 0.425 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali

Diametro [mm] equivalente delle barre tese comprese nell'area efficace Ac eff [eq.(7.11)EC2] Ø

Cf Copriferro [mm] netto calcolato con riferimento alla barra più tesa

Differenza tra le deformazioni medie di acciaio e calcestruzzo [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]
Tra parentesi: valore minimo = 0.6 Smax / Es [(7.9)EC2 e (C4.1.8)NTC] e sm - e cm

sr max Massima distanza tra le fessure [mm]

Apertura fessure in mm calcolata = sr max*(e_sm - e_cm) [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]. Valore limite tra parentesi wk

Mx fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse X [kNm] Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse Y [kNm] My fess.

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm si	r max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00001	0.00000	0.500	16.0	65	0.00000 (0.00000)	416	0.000 (0.20)	223.78	0.00
2	S	-0.00088	0.00000	0.500	16.0	65	0.00037 (0.00037)	430	0.159 (0.20)	84.04	0.00
3	S	-0.00101	0.00000	0.500	16.0	65	0.00043 (0.00043)	443	0.190 (0.20)	81.16	0.00
4	S	0.00000	0.00000	0.500	16.0	65	0.00043 (0.00043)	0	0.001 (0.20)	-15650.84	0.00

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max	Yc max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	0.74	-50.0	35.0	-2.4	-42.7	7.3	721	10.1
2	S	4.21	-50.0	35.0	-99.3	-42.7	7.3	771	10.1
3	S	4.55	-50.0	35.0	-122.6	-42.7	7.3	821	10.1
4	S	0.61	-50.0	0.0	3.1	42.7	27.7		

COMBINAZIONI FREQUENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm sr	r max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00003	0.00000	0.500	16.0	65	0.00001 (0.00001)	416	0.003 (0.20)	156.07	0.00
2	S	-0.00071	0.00000	0.500	16.0	65	0.00030 (0.00030)	430	0.128 (0.20)	85.67	0.00
3	S	-0.00086	0.00000	0.500	16.0	65	0.00037 (0.00037)	443	0.163 (0.20)	81.16	0.00
4	S	0.00000	0.00000				`		0.000 (0.20)	0.00	0.00

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max `	Yc max	Ss min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	0.53	-50.0	35.0	0.2	-42.7	7.3	0	0.0
2	S	2.07	-50.0	35.0	-36.0	-42.7	7.3	721	10.1
3	S	2.41	-50.0	35.0	-66.5	-42.7	7.3	821	10.1
4	S	0.31	-50.0	35.0	20	-42 7	7.3		

COMBINAZIONI QUASI PERMANENTI IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm s	r max	wk	Mx fess	My fess
	_				400		0.0000= (0.0000=)		0.000 (0.00)	0.40.40	
1	S	-0.00001	0.00000	0.500	16.0	65	0.00037 (0.00037)	0	0.000 (0.20)	243.48	0.00
2	S	-0.00027	0.00000	0.500	16.0	65	0.00011 (0.00011)	416	0.045 (0.20)	96.29	0.00
3	S	-0.00047	0.00000	0.500	16.0	65	0.00020 (0.00020)	443	0.088 (0.20)	80.29	0.00
4	S	0.00000	0.00000						0.000 (0.20)	0.00	0.00

Si adottano spille in misura di 9Ø8/m²

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO FOGLIO REV. Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 60 di 98 В

8.5.4 Tabella riepilogativa incidenza ferri

	INCIDENZA (kg/mc)
Fondazione	110
Elevazione	120

8.6 VERIFICA FONDAZIONE

8.6.1 Verifica portanza

Si riporta di seguito la tabella con gli scarichi in fondazione, dalla quale si evince che la combinazione scelta per le verifiche di portanza è identificata in "SLU07-STR".

L'approccio utilizzato per le verifiche è A1+M1+R3

TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

DOCUMENTO COMMESSA LOTTO CODIFICA REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 В 61 di 98

TABLE: Base	Reactions			
OutputCase	CaseType	GlobalFX	GlobalFZ	GlobalMY
Text	Text	KN	KN	KN-m
SLE-RARA	Combination	-88.017	340.665	-411.3964
SLE-RARA2	Combination	-88.017	340.665	-411.3964
JEE HATTALE	combination	00.017	5-101005	41110504
SLU01-STR	Combination	-8.42	257.143	-197.2388
SLU01-STR2	Combination	-8.42	257.143	-197.2388
SLU02-STR	Combination	-28.87	257.143	-213.7561
SLU02-STR2	Combination	-28.87	257.143	-213.7561
SLU03-STR	Combination		257.143	
		13.277		-179.453
SLU03-STR2	Combination	13.277	257.143	-179.453
SLU03-STR3	Combination	-9.356	257.143	-198.1902
SLU04-STR	Combination	-8.42	257.143	-197.2388
SLU04-STR2	Combination	-8.42	257.143	-197.2388
SLU05-STR	Combination	-28.87	257.143	-213.7561
SLU05-STR2	Combination	-28.87	257.143	-213.7561
SLU06-STR	Combination	13.277	257.143	-179.453
SLU06-STR2	Combination	13.277	257.143	-179.453
SLU07-STR	Combination	-38.405	492.469	-502.1211
SLU07-STR2	Combination	-38.405	492.469	-502.1211
SLU08-STR	Combination	-58.855	492.469	-518.6384
SLU08-STR2	Combination	-58.855	492.469	-518.6384
SLU09-STR	Combination	-16.708	492.469	-484.3353
SLU09-STR2	Combination	-16.708	492.469	-484.3353
SLU10-STR	Combination	-38.405	257.143	-258.5581
SLU10-STR2	Combination	-38.405	257.143	-258.5581
SLU11-STR	Combination	-58.855	257.143	-275.0754
SLU11-STR2	Combination	-58.855	257.143	-275.0754
SLU12-STR	Combination	-16.708	257.143	-240.7723
SLU12-STR2	Combination	-16.708	257.143	-240.7723
SLU13-STR	Combination	-145.106	492.469	-606.7506
SLU13-STR2	Combination	-145.106	492.469	-606.7506
SLU14-STR	Combination	-147.45	492.469	-608.278
SLU14-STR2	Combination	-147.45	492.469	-608.278
SLU15-STR	Combination	-105.304	492.469	-573.975
SLU15-STR2	Combination	-105.304	492.469	-573.975
SLU16-SIS	Combination	-118.544	219.292	-337.1203
SLU16-SIS2	Combination	-118.544	219.292	-337.1203
SLU17-SIS	Combination	-118.544	202.368	-319.6034
SLU17-SIS2	Combination	-118.544	202.368	-319.6034
SLU17-3I32 SLU18-SIS	Combination	-118.544	219.292	-317.1203
SLU18-SIS2	Combination	-118.544	219.292	-337.1203
SLU19-SIS	Combination	-118.544	202.368	-319.6034
SLU19-SIS2	Combination	-118.544	202.368	-319.6034

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO **CODIFICA DOCUMENTO** REV. **FOGLIO** IF2R 3.2.E.ZZ 62 di 98 CL IN.23.0.0.001 В

Fondazioni Dirette Verifica in tensioni efficaci

 $qlim = c' \cdot Nc \cdot sc \cdot dc \cdot ic \cdot bc \cdot gc + q \cdot Nq \cdot sq \cdot dq \cdot iq \cdot bq \cdot gq + 0, 5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N\gamma \cdot s\gamma \cdot d\gamma \cdot i\gamma \cdot b\gamma \cdot g\gamma$

D = Profondità del piano di appoggio

e_B = Eccentricità in direzione B (e_B = Mb/N)

e_L = Eccentricità in direzione L (e_L = MI/N) (per fondazione nastriforme e_L = 0; L* = L)

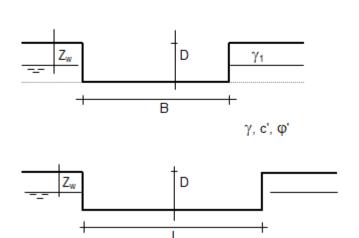
B* = Larghezza fittizia della fondazione (B* = B - 2*e_B)

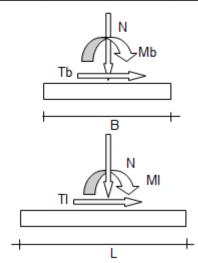
L* = Lunghezza fittizia della fondazione (L* = L - 2*eL)

(per fondazione nastriforme le sollecitazioni agenti sono riferite all'unità di lunghezza)

coefficienti parziali

			az	ioni	proprietà d	el terreno	resistenze	
Metodo o	Metodo di calcolo			temporanee variabili	tan φ'	'c	qlim	scorr
-	A1+M1+R1 C		1.30	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00
Stato Limite Ultimo	A2+M2+R2	0	1.00	1.30	1.25	1.25	1.80	1.00
i iii	SISMA	0	1.00	1.00	1.25	1.25	1.80	1.00
Stat	A1+M1+R3	0	1.30	1.50	1.00	1.00	2.30	1.10
	SISMA	0	1.00	1.00	1.00	1.00	2.30	1.10
Tensioni Ammissibili		0	1.00	1.00	1.00	1.00	3.00	3.00
Definiti dal Progettista		1.00	1.00	1.00	1.00	2.30	1.10	





(Per fondazione nastriforme L = 100 m)

В 2.42 (m) L

1.00 (m)

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 63 di 98



AZIONI

		valori o	di input	Valori di
		permanenti	temporanee	calcolo
N	[kN]	493.00		493.00
Mb	[kNm]	0.00		0.00
MI	[kNm]	0.00		0.00
Tb	[kN]	0.00		0.00
TI	[kN]	0.00		0.00
Н	[kN]	0.00	0.00	0.00

Peso unità di volume del terreno

$$\gamma_1 = 19.50 \text{ (kN/mc)}$$

$$\gamma$$
 = 19.50 (kN/mc)

Valori caratteristici di resistenza del terreno

Valori di progetto

(m)

(m)

Profondità della falda

$$Zw = 27.10$$
 (m)

$$e_B = 0.00$$
 (m) $B^* = 2.42$ $e_L = 0.00$ (m) $L^* = 1.00$

q : sovraccarico alla profondità D

$$q = 19.50 (kN/mq)$$

γ : peso di volume del terreno di fondazione

$$\gamma = 19.50 \text{ (kN/mc)}$$

Nc, Nq, Nγ: coefficienti di capacità portante

$$Nq = tan^{2}(45 + \phi'/2)^{*}e^{(\pi^{*}tg\phi')}$$

$$Nc = (Nq - 1)/tan\phi'$$

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO - VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA IF2R 3.2.E.ZZ

DOCUMENTO CL IN.23.0.0.001

RFV В

FOGLIO 64 di 98

sc, sq, sy: fattori di forma

$$s_c = 1 + B*Nq / (L*Nc)$$

$$s_q = 1 + B*tan\phi' / L*$$

$$s_q = 1.27$$

$$s_v = 0.83$$

ic, iq, iy: fattori di inclinazione del carico

$$m_b = (2 + B^* / L^*) / (1 + B^* / L^*) =$$

$$m_1 = (2 + L^* / B^*) / (1 + L^* / B^*)$$

(-)

$$i_q = (1 - H/(N + B*L* c' cotg\phi'))^m$$

$$i_a = 1.00$$

$$i_c = i_q - (1 - i_q)/(Nq - 1)$$

$$i_v = (1 - H/(N + B^*L^* c' \cot g \phi'))^{(m+1)}$$

d_c, d_q, d_y : fattori di profondità del piano di appoggio

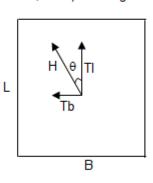
per D/B*
$$\leq$$
 1; d_q = 1 +2 D tan φ ' (1 - sen φ ')² / B* per D/B*> 1; d_q = 1 +(2 tan φ ' (1 - sen φ ')²) * arctan (D / B*)

$$d_0 = 1.27$$

$$d_c = d_q - (1 - d_q) / (N_c \tan \varphi')$$

$$d_c = 1.28$$

$$_{\rm d_{\gamma}} = 1$$



(m=2 nel caso di fondazione nastriforme e

m=(m_bsin²θ+m_lcos²θ) in tutti gli altri casi)

 $d_v =$ 1.00

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO

3.2.E.ZZ

CODIFICA CL

DOCUMENTO REV. IN.23.0.0.001

FOGLIO 65 di 98

В

bc, bq, by: fattori di inclinazione base della fondazione

$$b_q = (1 - \beta_f \tan \phi')^2$$

$$\beta_f + \beta_p = 0.00$$

$$\beta_f + \beta_p < 45^\circ$$

$$b_q = 1.00$$

$$b_c = b_q - (1 - b_q) / (N_c \tan \varphi)$$

$$b_y = b_q$$

$$b_y = 1.00$$

gc, gq, gy: fattori di inclinazione piano di campagna

$$g_q = (1 - tan \beta_p)^2$$

$$\beta_f + \beta_p = 0.00$$

$$\beta_f + \beta_p < 45^\circ$$

$$g_q = 1.00$$

$$g_c = g_q - (1 - g_q) / (N_c \tan \varphi)$$

 $g_c = 1.00$

$$g_y = g_q$$

$$g_v = 1.00$$

Carico limite unitario

1105.50

 (kN/m^2)

Pressione massima agente

$$a = N / B^* L^*$$

 $q = 203.72 \text{ (kN/m}^2\text{)}$

Verifica di sicurezza capacità portante

$$q_{lim}/\gamma_R =$$

480.65

q =

203.72 (kN/m²)

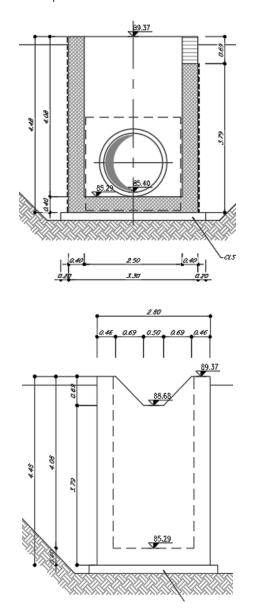
APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO - VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA **DOCUMENTO** REV. **FOGLIO** Relazione di calcolo 3.2.E.ZZ 66 di 98 IF2R CL IN.23.0.0.001 В

9 **POZZETTO 2.8X3.3M**

Nel seguito verrà esaminati il modello globale in shel del pozzetto.

9.1 Geometria

La sezione trasversale di calcolo ha larghezza interna di L_{int} =2.50 m (lato maggiore) e L_{int} = 2.00 m (lato minore) ed un'altezza netta di H_{int} = 4.08 m; lo spessore della platea di fondazione è di S_f = 0.40 m, lo spessore dei piedritti è di S_p = 0.40 m.



TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO

II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 67 di 98

DATI GEOMETRICI							
Grandezza	Simbolo	Valore	U.M.				
larghezza totale scatolare (lato maggiore)	\mathbf{L}_{tot}	2.80	m				
larghezza totale scatolare (lato minore)	L_{tot}	3.30	m				
larghezza utile scatolare (lato minore)	L _{int}	2.00	m				
larghezza utile scatolare (lato maggiore)	\mathbf{L}_{int}	2.50	m				
			,				
spessore piedritti	Sp	0.40	m				
spessore fondazione	S_{f}	0.40	m				
altezza totale scatolare	H_{tot}	4.48	m				
altezza libera scatolare	\mathbf{H}_{int}	4.08	m				

9.2 Modello di calcolo

Il modello di calcolo attraverso il quale è schematizzata la struttura è quello di shell elements su letto di molle alla Winkler.

Il modello considerato per l'analisi è quello globale in cui piedritti e solette sono modellati con elementi shell-thick soggetti alle azioni da traffico di norma (se presenti) e quelle permanenti.

Il terreno di fondazione è stato modellato utilizzando la schematizzazione alla Winkler con un opportuno coefficiente di sottofondo.

Di seguito si riporta lo schema di calcolo; per semplificare la mesh si è sostituito il tombino circolare di diametro 1500mm con un tombino quadrato di lato equivalente al diametro.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA-SOTECNI S.p.A. SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO FOGLIO REV. IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 68 di 98 CL В

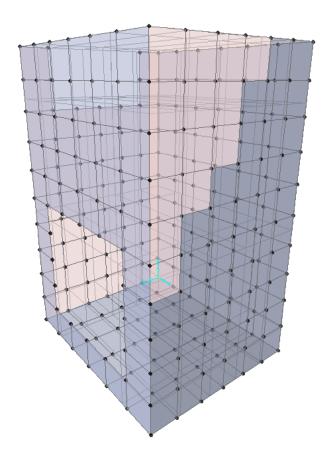


Figura 3 - Modello shell

9.2.1 Valutazione della rigidezza delle molle

Si considera il pozzetto appoggiato su di un letto di molle (schematizzazione alla Winkler) assegnando agli shell di fondazione del modello un valore di "linear spring" pari a K= 29000 kN/mc in funzione dell'interasse delle molle secondo la seguente formulazione:

 $i = (S_p/2 + L_{int} + S_p/2)/10$ Interasse molle [m]

 $k_1 = k * i$ Molle centrali [kN/m]

Molle intermedie $k_2 = 1.5 * k * i$ [kN/m]

 $k_3 = 2 * k * (i/2 + S_p/2)$ Molle laterali [kN/m]

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA FOGLIO **DOCUMENTO** REV. Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 69 di 98 В

Si è assegnata alla piastra una distribuzione di linear spring tale che la rigidezza è decrescente dal bordo verso il centro della piastra, compatibile con la deformata della piastra stessa.

Per un interasse delle molle pari al lato dello shell y, si è calcolata la rigidezza degli shell in entrambi le direzioni x e y (lato corto e lungo del pozzetto):

i	0.24	m
Molle centrali	6960	kN/m^3
Molle laterali	10440	kN/m^3
Molle estremità	18560	kN/m^3
	0.00	
i	0.29	m
Molle centrali	8410	kN/m^3
Molle laterali	12615	kN/m^3
Molle estremità	20010	kN/m^3

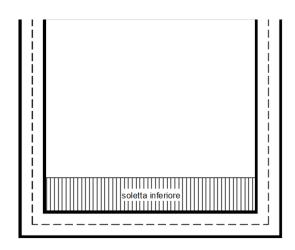
APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consorti		ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO			ANO	
PROGETTAZIONE:		3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO				
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo		COMMESSA IF2R	LOTTO 3 2 F 77	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

9.3 Analisi dei carichi

9.3.1 Peso proprio della struttura e carichi permanenti portati

Soletta inferiore	- Peso proprio	_	10.00 kN/m2
		- Totale	10.00 kN/m2
	- peso dell'acqua		33.90 kN/m2
	- Peso pacchetto interno 0 cm		0.00 kN/m2
	- Peso terreno ricoprimento interno	_	0.00 kN/m2
		- Totale	33.90 kN/m2
<u>Piedritti</u>	- Peso proprio		10.00 kN/m2

Il carico dell'acqua sulla soletta inferiore è stato calcolato , a favore di sicurezza, nell'ipotesi di pozzetto pieno.



APPALTATORE	TELES Consorzio Telese Società Consor		ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO			ANO	
PROGETTAZIONE:		3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria: SYSTRA S.A.	Mandante: SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO				
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo		COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO

9.3.2 Spinta in presenza di falda

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

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

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

$$u = \gamma_w \cdot z$$

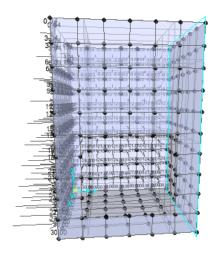
L'opera non è interessata dalla falda.

9.3.3 Spinta del terreno sulle pareti

Per il rinterro si prevede un terreno avente angolo di attrito $\varphi = 38^{\circ}$ ed un peso di volume $\gamma = 20$ kN/m³, il coefficiente di spinta viene calcolato, considerando l'elevata rigidezza dello scatolare, utilizzando la formula Ko=1-sin φ ', per cui si ottiene un valore di Ko=0.38. Le spinte in asse soletta inferiore valgono:

$$p_{ss} = K_o * (H_r + H_{psup} + S_s/2) * \gamma = 0.0 \text{ kN/m2}$$

 $p_{is} = p_{ss} + K_o * \gamma * (S_s/2 + H_{int} + S_r/2) = 32.9 \text{ kN/m2}$



TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

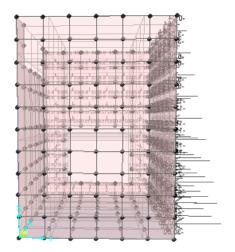
Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 72 di 98



9.3.4 Azione Termica

Si applica ai piedritti una variazione termica di +/-15°C.

9.3.5 Azione sismica inerziale

Per il calcolo dell'azione sismica si utilizza il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico *k*. Le forze sismiche sono pertanto le seguenti:

Forza sismica orizzontale $F_h = k_h^* W$

Forza sismica verticale $F_v = k_v^* W$

I valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni: $k_h = a_{max}/g$

$$k_v = \pm 0.5 k_h$$

A seguito di tale assunzione si ottiene allo stato limite ultimo SLV in funzione della Latitudine e Longitudine del sito in esame un valore dell'accelerazione pari a a_g = 0.367 g.

In assenza di analisi specifiche della risposta sismica locale l'accelerazione massima può essere valutata con la relazione:

$$a_{max} = S * a = S_s * S_t * a_q$$

dove assumendo un terreno di tipo B ed in base al fattore di amplificazione del sito si ottiene:

S_s= 1.056 Coefficiente di amplificazione stratigrafica

S_T= 1 Coefficiente di amplificazione topografica

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A.

SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA IF2R

LOTTO 3.2.E.ZZ

CODIFICA CL

DOCUMENTO IN.23.0.0.001

REV. В

FOGLIO 73 di 98

ne deriva che:

$$a_{max}$$
= 1.056 * 1 * 0.367 g = 0.388 g

$$k_h = a_{max}/g = 0.388$$

$$k_v = \pm 0.5 * k_h = 0.194$$

Sisma orizzontale

$$F_{sis} = a_{max} * \gamma * (H_{tot})$$
 = 34.72 kN/m2 (carico applicato sulle pareti)

$$F_{inp} = \alpha * S_p * \gamma * 1m$$

3.88

kN/m2

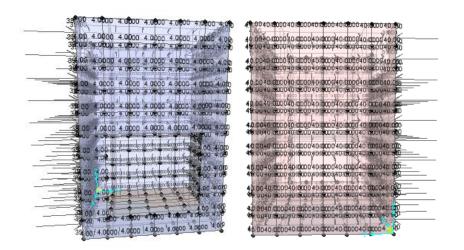
(inerzia piedritti)

Totale = 38.60 kN/m2

(piedritto sx)

Totale = 3.88 kN/m2

(piedritto dx)



Sisma verticale

$$F_{inp} = 0.5 * \alpha * S_p * \gamma * 1m$$
 = 1.94 kN/m2 (inerzia piedritti)

Gli effetti dell'azione sismica saranno valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali: G₁ + G₂ + ψ_{2j} Q_{kj}

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

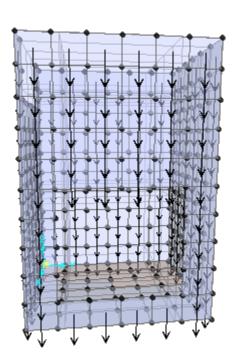
SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 74 di 98 В



APPALTATORE: ITINERARIO NAPOLI – BARI TELESE S.c.a r.l. RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO FOGLIO REV. Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 75 di 98 В

9.4 DIAGRAMMI DELLE SOLLECITAZIONI

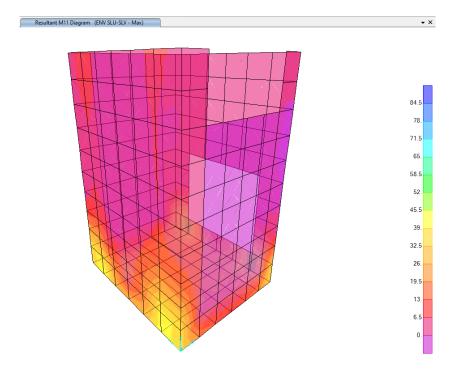


Figure 6 – Inviluppo momenti flettenti m11 SLU-SLV

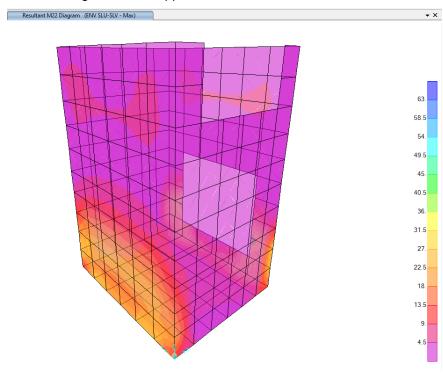


Figure 7 - Inviluppo momenti flettenti M22 SLU-SLV

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO FOGLIO REV. Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 76 di 98 CL В

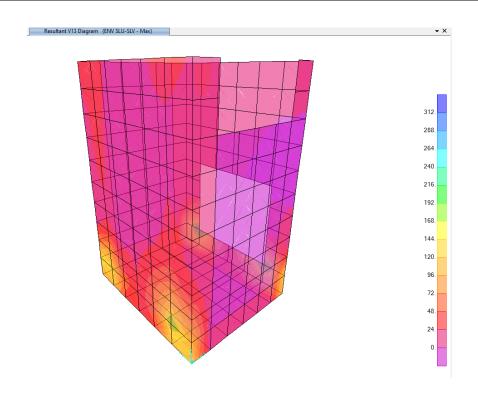


Figura 4 Inviluppo sforzi taglianti v13 SLU-SLV

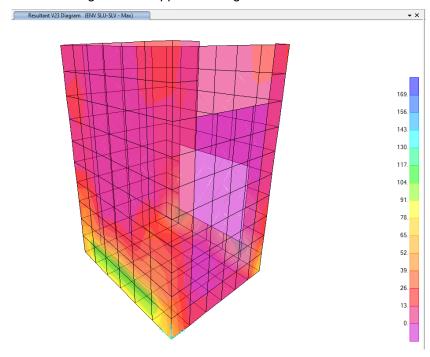


Figura 5 - Inviluppo sforzi taglianti v23 SLU-SLV

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 77 di 98 В

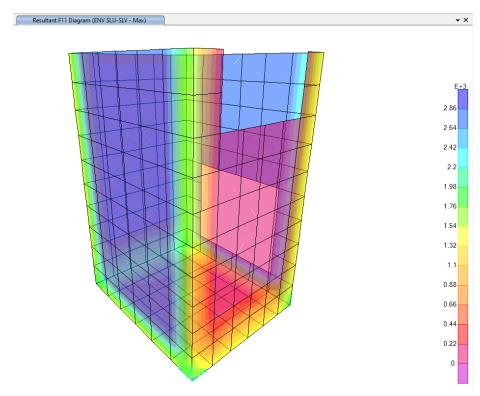


Figura 6- Inviluppo azioni assiali f11 SLU-SLV

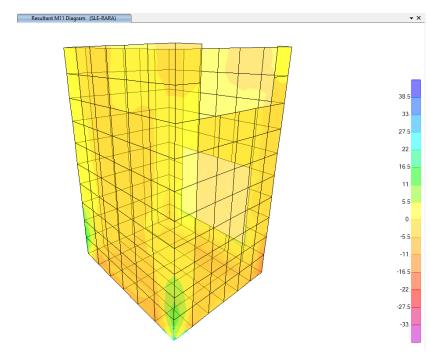


Figura 7- Inviluppo momenti flettenti m11 SLE rara

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO FOGLIO REV. Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 78 di 98 В

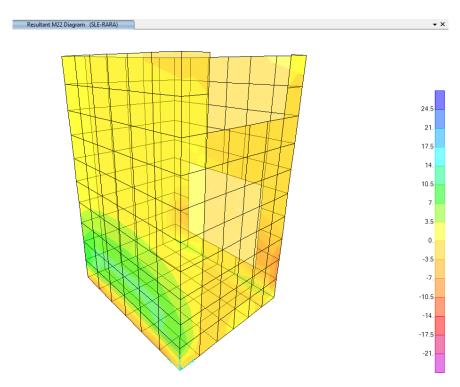


Figura 8- Inviluppo momenti flettenti m22 SLE rara

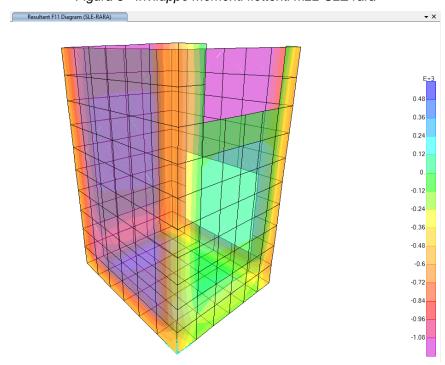


Figura 9 – inviluppo azioni assiali f11 sle rara

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 79 di 98 В

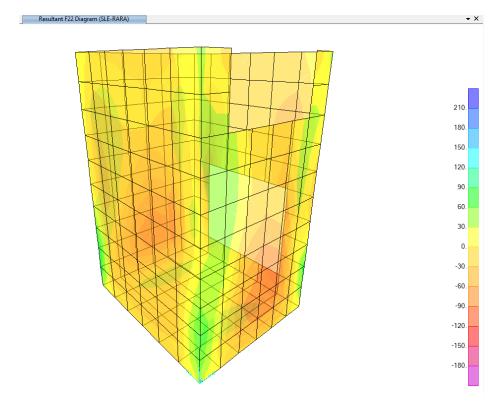


Figura 10 - inviluppo azioni assiali F22 sle rara

APPALTATORE	APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata			ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO				
PROGETTAZIO	NE:		3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO					
Mandataria:	Mandante:							
SYSTRA S.A.	SWS Engineering S.p.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	PROGETTO ESECUTIVO					
IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo			COMMESSA IF2R	LOTTO 3.2.E.ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO 80 di 98

9.5 VERIFICA DELLE SEZIONI IN C.A.

Le verifiche delle sezioni in calcestruzzo sono state effettuate con il software VIS13, assumendo, per i materiali, i seguenti legami costitutivi:

• per il calcestruzzo è stato utilizzato un legame di tipo "stress-block", definito dai seguenti parametri

 $\lambda = 0.8$ per fck ≤ 50 MPa

 $\lambda = 0.8 - (fck - 50)/400$ per fck > 50MPa

εcu3 = 3.5‰ per fck ≤ 50MPa

 $\varepsilon cu3 = 2.60\% + 35\%[(90-fck)/100]4$ per fck > 50MPa

 $\eta = 1$ per fck ≤ 50 MPa

 $\eta = 1 - (fck - 50)/200$ per fck > 50Mpa

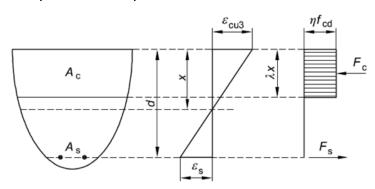


Figura 11 – legame di tipo stress block

• per l'acciaio è stato utilizzato un legame di tipo "elastico-perfettamente plastico", definito dai seguenti parametri:

Es = 200000 MPa

 $\varepsilon_{su} = 0.01$

La resistenza degli elementi dotati di **armatura trasversale resistente al taglio** è calcolata attraverso il modello a traliccio descritto al § 6.2.3 della norma.

L'inclinazione θ dei puntoni di calcestruzzo compressi è determinata in automatico dal programma in modo da massimizzare la resistenza dell'elemento ed è limitata dalla seguente espressione: $1 \le \cot \theta \le 2.5$.

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI - BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA **DOCUMENTO** RFV **FOGLIO** Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ IN.23.0.0.001 81 di 98 CL В

Tale procedura viene applicata per tutti gli elementi ad esclusione delle zone critiche di travi e pilastri primari di strutture in CDA, per le quali viene sempre assunto $\theta = 45^{\circ}$.

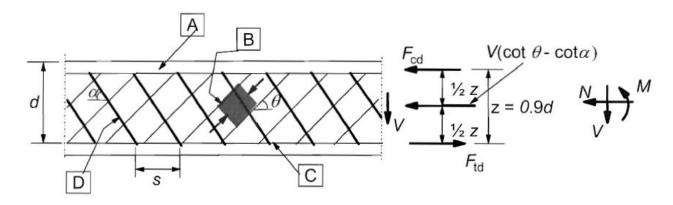


Figura 12 - meccanismo resistente a taglio

Le verifiche delle tensioni di esercizio sono condotte con riferimento ai seguenti parametri:

- k1 = 0.55 coefficiente riduttivo della resistenza a compressione del cls per combinazioni caratteristiche
- k2 = 0.4 coefficiente riduttivo della resistenza a compressione del cls per combinazioni quasi permanenti
- k3 = 0.75 coefficiente riduttivo della resistenza a trazione dell'acciaio per combinazioni caratteristiche

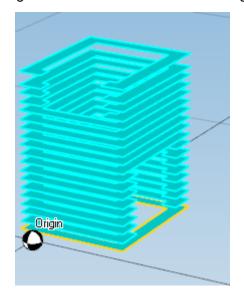
Le verifiche di fessurazione sono condotte con riferimento allo stato limite di apertura delle fessure assumendo un valore limite di apertura pari a $W_{lim} = 0.2$ mm.

Il coefficiente di omogeneizzazione fra acciaio e calcestruzzo (n = E_s/E_c) è stato assunto pari a 15

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo 3.2.E.ZZ IF2R CL IN.23.0.0.001 82 di 98 В

9.5.1 Verifica piedritti

I piedritti sono stati verificati ad ognuna delle sezioni indicate nel seguente schema:



Geometria e materiali

3.85	
4.0	
32	
~-	
450	
450	

Si riporta per brevità, lo schema armatura della sezione di base:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

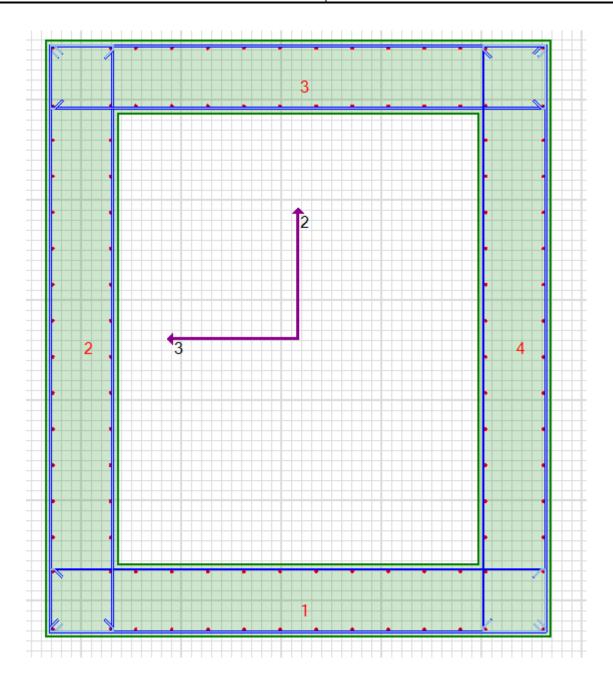
SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 В 83 di 98



TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

FOGLIO

REV. IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 84 di 98 В

Geometria delle sezioni del setto

	Quota	7 6 %		s	L	Angolo
Sezione	[m]	Zona Critica	Gamba	[cm]	[cm]	[°]
			1	40.0	240.0	0
2.7	0.43		2	40.0	290.0	90
2T	0.43	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
3B	0.43	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
3T	0.86	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
4B			2	40.0	290.0	90
	0.86	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
4T	1.28	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
		No	2	40.0	290.0	90
5B	1.28		3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
5T	1.71	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
6B	1.71	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
7T	2.14	No	1	40.0	240.0	0

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

CODIFICA COMMESSA LOTTO DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 85 di 98 В

			2	40.0	290.0	90
			3	40.0	240.0	0
			4	40.0	48.3	90
			5	40.0	48.3	90
			1	40.0	240.0	0
		No	2	40.0	290.0	90
8B	2.14		3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
8T	2.57	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
9B	2.57	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
			1	40.0	240.0	0
			2	40.0	290.0	90
9T	3.00	No	3		240.0	0
			4	40.0 40.0	290.0	90
			2	40.0 40.0	240.0	90
10B	3.00	No			290.0	
			3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
		No	1	40.0	240.0	0
10T	3.42		2	40.0	290.0	90
			3	40.0	240.0	0
			4	40.0	290.0	90
			1	40.0	40.0	0
			2	40.0	290.0	90
11B	3.42	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	40.0	0
			5	40.0	290.0	90
			1	40.0	40.0	0
			2	40.0	290.0	90
12T	3.85	No	3	40.0	240.0	0
			4	40.0	40.0	0
			5	40.0	290.0	90
	1		1	40.0	40.0	0
			2	40.0	290.0	90
13B	3.85	No	3	40.0	240.0	0
	1		4	40.0	40.0	0
			5	40.0	290.0	90
			1	40.0	40.0	0
			2	40.0	290.0	90
13T	4.28	No	3	40.0	240.0	0
	1		4	40.0	40.0	0
			5	40.0	290.0	90

Armatura delle sezioni del setto

Sezione	Gamba	As,v	As,h	A	5,i
Sezione	Gamba	[mm²]	[mm²]	[mm²]	[°]
	1	4825	785	0	45
эт	2	5630	785	0	45
2T	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45

TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 86 di 98 В

	1	4005	705		AF
	2	4825	785	0	45
3B	3	5630 4825	785 785	0	45 45
30					
	<u>4</u> 5	1206	785 785	0	45 45
		1206			
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
3T	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
4B	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
4T	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
5B	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
5T	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
6B	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
7T	3	4825	785	0	45
/ 1	4	1206	785	0	45
	5	1206	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785	0	45
8B	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45
	1	4825	785	0	45
	2	5630	785 785	0	45
8T				0	
	3	4825	785		45
	4	5630	785	0	45
	1	4825	785	0	45
9B	2	5630	785	0	45
	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45
	1	4825	785	0	45
9T	2	5630	785	0	45
	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: SYSTRA S.A. Mandante:

SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 87 di 98 В

	1	4825	785	0	45
10B	2	5630	785	0	45
TOP	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45
	1	4825	785	0	45
10T	2	5630	785	0	45
101	3	4825	785	0	45
	4	5630	785	0	45
	1	1206	785	0	45
	2	5630	785	0	45
11B	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	5630	785	0	45
	1	1206	785	0	45
	2	5630	785	0	45
12T	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	5630	785	0	45
	1	1206	785	0	45
	2	5630	785	0	45
13B	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	5630	785	0	45
	1	1206	785	0	45
	2	5630	785	0	45
13T	3	4825	785	0	45
	4	1206	785	0	45
	5	5630	785	0	45

Verifiche PMM del setto nei confronti della resistenza

£:	Cambinaniana			N	M2	M3	D/C
Sezione	Combinazione	β _{maj}	β _{min}	Pmin [kN]		[kNm]	D/C
2T	SLU17-SIS2			-339.7	918.8	11.73	0.05
3B	SLU17-SIS2			-339.7	827.8	12.41	0.06
3T	SLU17-SIS2			-304.9	659.3	15.24	0.05
4B	SLU17-SIS2	1		-304.9	659.3	15.89	0.05
4T	SLU17-SIS2	1		-270.0	504.2	19.01	0.03
5B	SLU17-SIS2			-270.0	504.2	19.74	0.03
5T	SLU17-SIS2			-235.1	363.6	23.22	0.02
6B	SLU17-SIS2			-235.1	363.6	24.03	0.02
7T	SLU17-SIS2			-200.3	238.6	27.82	0.01
8B	SLU17-SIS2	1.00	1.00	-200.3	292.2	28.60	0.01
8T	SLU16-SIS2			-177.8	187.0	32.61	0.00
9B	SLU16-SIS2			-177.8	187.0	33.11	0.00
9T	SLU16-SIS2			-129.7	105.2	34.28	0.00
10B	SLU16-SIS2			-129.7	105.2	34.28	0.00
10T	SLU03-STR2			-104.0	-757.6e-3	54.77	0.00
11B	SLU05-STR			-104.0	757.6e-3	-37.75	0.00
12T	SLU05-STR			-51.99	96.56e-3	-23.26	0.00
13B	SLU05-STR			-51.99	96.56e-3	-19.65	0.00
13T	SLU05-STR			0.000	0.000	-2.071	0.00

Verifiche a taglio del setto nei confronti della resistenza

		Direzione 2		Direzione 3			
Sezione		VSd	D/0	Vsd		D/0	
	Combinazione	[kN]	D/C	Combinazione	[kN]	D/C	

TELESE s.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 88 di 98 В

		Direzione 2		Direzione 3			
Sezione	Combinazione	VSd	D/C	Combinazione	Vsd	D/C	
	Combinazione	[kN]	D/C	Combinazione	[kN]	5/0	
2T_1	SLU17-SIS2	-34.41	0.09	SLU16-SIS2	192.1	0.13	
2T_2	SLU02-STR2	-7.799	0.00	SLU03-STR2	-433.2	0.90	
2T_3	SLU05-STR	19.42	0.05	SLU16-SIS2	191.6	0.13	
2T_4	SLU03-STR2	-10.35	0.01	SLU06-STR	-360.4	0.74	
3B_1	SLU17-SIS2	33.39	0.08	SLU16-SIS2	195.0	0.13	
3B_2	SLU02-STR2	-8.150	0.00	SLU03-STR2	-85.22	0.18	
3B 3	SLU05-STR	-18.03	0.04	SLU16-SIS2	194.6	0.13	
3B 4	SLU17-SIS2	-18.25	0.06	SLU16-SIS2	8.131	0.10	
3B 5	SLU17-SIS2	17.72	0.06	SLU16-SIS2	8.096	0.10	
3T 1	SLU17-SIS2	-32.87	0.08	SLU16-SIS2	195.0	0.13	
3T 2	SLU02-STR2	-8.150	0.00	SLU06-STR	67.17	0.14	
3T_3	SLU05-STR	17.34	0.04	SLU16-SIS2	194.6	0.13	
3T 4	SLU17-SIS2	-18.25	0.06	SLU05-STR	-10.06	0.12	
3T 5	SLU17-SIS2	17.72	0.06	SLU05-STR	-9.701	0.12	
4B 1	SLU17-SIS2	31.85	0.08	SLU16-SIS2	176.8	0.12	
4B 2	SLU02-STR2	-8.593	0.00	SLU06-STR	-75.78	0.15	
4B_2 4B_3	SLU05-STR	-0.595	0.00	SLU16-SIS2	176.8	0.13	
48_3 48_4	SLU03-STR SLU03-STR2	23.88	0.04	SLU05-STR	27.49	0.12	
4B_5	SLU03-STR2	-25.29	0.09	SLU05-STR	27.83	0.31	
4T_1	SLU17-SIS2	-31.34	0.08	SLU16-SIS2	176.8	0.12	
4T_2	SLU02-STR2	-8.593	0.00	SLU01-STR2	78.09	0.17	
4T_3	SLU05-STR	15.26	0.04	SLU16-SIS2	176.8	0.12	
4T_4	SLU03-STR2	23.88	0.08	SLU02-STR2	-29.11	0.35	
4T_5	SLU03-STR2	-25.29	0.09	SLU02-STR2	-29.52	0.36	
5B_1	SLU17-SIS2	30.31	0.08	SLU16-SIS2	155.5	0.11	
5B_2	SLU02-STR2	-8.826	0.00	SLU06-STR	-80.21	0.16	
5B_3	SLU14-STR	-13.88	0.04	SLU16-SIS2	156.0	0.11	
5B_4	SLU03-STR2	24.15	0.08	SLU05-STR	18.39	0.19	
5B_5	SLU03-STR2	-26.09	0.09	SLU05-STR	18.58	0.19	
5T_1	SLU17-SIS2	-29.80	0.07	SLU16-SIS2	155.5	0.11	
5T_2	SLU02-STR2	-8.826	0.00	SLU01-STR2	86.66	0.18	
5T_3	SLU14-STR	13.18	0.03	SLU16-SIS2	156.0	0.11	
5T_4	SLU03-STR2	24.15	0.08	SLU01-STR2	-18.63	0.23	
5T_5	SLU03-STR2	-26.09	0.09	SLU01-STR2	-18.90	0.23	
6B 1	SLU17-SIS2	28.77	0.07	SLU17-SIS2	136.4	0.09	
6B 2	SLU02-STR2	-8.395	0.00	SLU06-STR	-53.37	0.10	
6B_3	SLU14-STR	-11.80	0.03	SLU16-SIS2	137.4	0.09	
6B 4	SLU05-STR	-29.12	0.10	SLU05-STR	10.08	0.10	
6B_5	SLU05-STR	31.54	0.11	SLU05-STR	8.836	0.09	
7T 1	SLU17-SIS2	-28.26	0.07	SLU17-SIS2	136.4	0.09	
7T_2	SLU02-STR2	-8.395	0.00	SLU01-STR2	58.97	0.12	
7T_3	SLU14-STR	11.11	0.03	SLU16-SIS2	137.4	0.09	
7T 4	SLU05-STR	-29.12	0.10	SLU01-STR2	-6.937	0.09	
7T_5	SLU05-STR	31.54	0.10	SLU01-STR2	-5.785	0.07	
8B_1	SLU17-SIS2	27.23	0.07	SLU17-SIS2	116.0	0.07	
			0.00		22.36		
8B_2	SLU16-SIS2	-8.444		SLU17-SIS2		0.05	
8B_3	SLU14-STR	-9.722	0.02	SLU16-SIS2	118.0	0.08	
8B_4	SLU03-STR2	-7.459	0.00	SLU16-SIS2	16.76	0.04	
8T_1	SLU17-SIS2	-26.72	0.07	SLU17-SIS2	116.0	80.0	
8T_2	SLU16-SIS2	-8.444	0.00	SLU01-STR2	28.67	0.06	
8T_3	SLU14-STR	9.029	0.02	SLU16-SIS2	118.0	80.0	
8T_4	SLU03-STR2	-7.459	0.00	SLU05-STR	-10.90	0.02	
9B_1	SLU17-SIS2	25.69	0.06	SLU17-SIS2	91.27	0.06	

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 89 di 98 В

		Direzione 2			Direzione 3			
Sezione		VSd	- /-		Vsd	- /-		
	Combinazione	[kN]	D/C	Combinazione	[kN]	D/C		
9B_2	SLU16-SIS2	-7.144	0.00	SLU17-SIS2	17.05	0.04		
9B_3	SLU14-STR	-7.645	0.02	SLU16-SIS2	97.51	0.07		
9B_4	SLU17-SIS2	4.698	0.00	SLU02-STR2	18.32	0.04		
9T_1	SLU17-SIS2	-25.18	0.06	SLU17-SIS2	91.27	0.06		
9T_2	SLU16-SIS2	-7.144	0.00	SLU16-SIS2	-19.55	0.04		
9T_3	SLU14-STR	6.952	0.02	SLU16-SIS2	97.51	0.07		
9T_4	SLU17-SIS2	4.698	0.00	SLU05-STR	-20.26	0.04		
10B_1	SLU17-SIS2	24.15	0.06	SLU16-SIS2	59.41	0.04		
10B_2	SLU05-STR	-10.54	0.01	SLU16-SIS2	18.81	0.04		
10B_3	SLU14-STR	-5.567	0.01	SLU17-SIS2	75.88	0.05		
10B_4	SLU06-STR	-11.20	0.01	SLU01-STR2	16.48	0.03		
10T_1	SLU17-SIS2	-23.64	0.06	SLU16-SIS2	59.41	0.04		
10T_2	SLU05-STR	-10.54	0.01	SLU17-SIS2	-21.49	0.05		
10T_3	SLU14-STR	4.875	0.01	SLU17-SIS2	75.88	0.05		
10T_4	SLU06-STR	-11.20	0.01	SLU05-STR	-19.66	0.04		
11B_1	SLU17-SIS2	3.769	0.05	SLU03-STR2	-27.21	0.11		
11B_2	SLU05-STR	-16.81	0.01	SLU17-SIS2	25.87	0.05		
11B_3	SLU14-STR	-3.490	0.01	SLU17-SIS2	52.17	0.04		
11B_4	SLU17-SIS2	3.769	0.05	SLU02-STR2	26.14	0.11		
11B_5	SLU06-STR	-17.08	0.01	SLU17-SIS2	5.455	0.01		
12T_1	SLU17-SIS2	-3.684	0.05	SLU03-STR2	-27.21	0.11		
12T_2	SLU05-STR	-16.81	0.01	SLU16-SIS2	-18.15	0.04		
12T_3	SLU14-STR	2.797	0.01	SLU17-SIS2	52.17	0.04		
12T 4	SLU17-SIS2	-3.684	0.05	SLU02-STR2	26.14	0.11		
12T_5	SLU06-STR	-17.08	0.01	SLU05-STR	-7.419	0.01		
13B_1	SLU17-SIS2	3.513	0.05	SLU03-STR2	-22.95	0.09		
13B_2	SLU05-STR	-20.50	0.01	SLU17-SIS2	31.10	0.07		
13B_3	SLU14-STR	-1.413	0.00	SLU17-SIS2	22.33	0.02		
13B_4	SLU17-SIS2	3.513	0.05	SLU03-STR2	22.36	0.09		
13B_5	SLU06-STR	-20.65	0.01	SLU05-STR	19.01	0.04		
13T_1	SLU17-SIS2	-3.427	0.05	SLU03-STR2	-22.95	0.09		
13T_2	SLU05-STR	-20.50	0.01	SLU03-STR2	19.04	0.04		
13T_3	SLU17-SIS2	-1.521	0.00	SLU17-SIS2	22.33	0.02		
13T_4	SLU17-SIS2	-3.427	0.05	SLU03-STR2	22.36	0.09		
13T_5	SLU06-STR	-20.65	0.01	SLU02-STR2	-19.18	0.04		

Sezione	Quota	Combinazi	N	M2	M3	σc,min	σc,lim	D/C
Sezione	[m]	one	[kN]	[kNm]	[kNm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	D/C
2T	0.43	SLE- RARA2	-361.4	-14.17	12.38	-86.88e-3	-17.60	0.00
3B	0.43	SLE- RARA2	-361.4	-110.9	13.02	-156.8e-3	-17.60	0.01
3T	0.86	SLE- RARA2	-324.3	-85.75	15.01	-134.5e-3	-17.60	0.01
4B	0.86	SLE- RARA2	-324.3	-85.75	15.44	-134.7e-3	-17.60	0.01
4T	1.28	SLE- RARA2	-287.2	-69.09	17.45	-116.8e-3	-17.60	0.01
5B	1.28	SLE- RARA2	-287.2	-69.09	17.92	-116.9e-3	-17.60	0.01
5T	1.71	SLE- RARA2	-250.2	-59.88	20.10	-102.9e-3	-17.60	0.01

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

FOGLIO COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 90 di 98 В

Sezione	Quota	Combinazi	N	M2	М3	σc,min	σc,lim	D/C
Sezione	[m]	one	[kN]	[kNm]	[kNm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	D/C
6B	1.71	SLE- RARA2	-250.2	-59.88	20.60	-103.1e-3	-17.60	0.01
7T	2.14	SLE- RARA2	-213.1	-57.04	23.06	-92.41e-3	-17.60	0.01
8B	2.14	SLE- RARA2	-213.1	0.000	23.76	-53.11e-3	-17.60	0.00
8T	2.57	SLE- RARA2	-167.7	0.000	26.99	-44.01e-3	-17.60	0.00
9B	2.57	SLE- RARA2	-167.7	0.000	27.59	-44.16e-3	-17.60	0.00
9T	3.00	SLE- RARA2	-122.4	0.000	29.30	-34.66e-3	-17.60	0.00
10B	3.00	SLE- RARA2	-122.4	0.000	29.45	-34.70e-3	-17.60	0.00
10T	3.42	SLE- RARA2	-77.02	0.000	28.77	-24.56e-3	-17.60	0.00
11B	3.42	SLE-RARA	-77.02	0.000	-17.10	-26.88e-3	-17.60	0.00
12T	3.85	SLE-RARA	-38.51	0.000	-10.40	-14.22e-3	-17.60	0.00
13B	3.85	SLE-RARA	-38.51	0.000	-8.762	-13.53e-3	-17.60	0.00
13T	4.28	SLE-RARA	0.000	0.000	-913.2e-3	0.000	-17.60	0.00

Verifica delle tensioni di esercizio nel calcestruzzo per combinazioni quasi permanenti

£	Quota	Combinazi	N	M2	M3	σc,min	σc,lim	D/C
Sezione	[m]	one	[kN]	[kNm]	[kNm]	[N/mm²]	[N/mm²]	D/C
2T	0.43	SLE-QP2	-361.4	-14.17	11.03	-86.52e-3	-12.80	0.01
3B	0.43	SLE-QP2	-361.4	-110.9	11.61	-156.4e-3	-12.80	0.01
3T	0.86	SLE-QP2	-324.3	-85.75	13.38	-134.1e-3	-12.80	0.01
4B	0.86	SLE-QP2	-324.3	-85.75	13.76	-134.2e-3	-12.80	0.01
4T	1.28	SLE-QP2	-287.2	-69.09	15.55	-116.3e-3	-12.80	0.01
5B	1.28	SLE-QP2	-287.2	-69.09	15.96	-116.4e-3	-12.80	0.01
5T	1.71	SLE-QP2	-250.2	-59.88	17.91	-102.3e-3	-12.80	0.01
6B	1.71	SLE-QP2	-250.2	-59.88	18.36	-102.4e-3	-12.80	0.01
7T	2.14	SLE-QP2	-213.1	-57.04	20.56	-91.72e-3	-12.80	0.01
8B	2.14	SLE-QP2	-213.1	0.000	21.20	-52.43e-3	-12.80	0.00
8T	2.57	SLE-QP2	-167.7	0.000	24.21	-43.27e-3	-12.80	0.00
9B	2.57	SLE-QP2	-167.7	0.000	24.78	-43.42e-3	-12.80	0.00
9T	3.00	SLE-QP2	-122.4	0.000	26.54	-33.92e-3	-12.80	0.00
10B	3.00	SLE-QP2	-122.4	0.000	26.73	-33.98e-3	-12.80	0.00
10T	3.42	SLE-QP2	-77.02	0.000	26.49	-23.95e-3	-12.80	0.00
11B	3.42	SLE-QP	-77.02	0.000	-14.97	-25.99e-3	-12.80	0.00
12T	3.85	SLE-QP	-38.51	0.000	-9.065	-13.66e-3	-12.80	0.00
13B	3.85	SLE-QP	-38.51	0.000	-7.629	-13.06e-3	-12.80	0.00
13T	4.28	SLE-QP	0.000	0.000	-791.9e-3	0.000	-12.80	0.00

Verifica delle tensioni di esercizio nell'acciaio per combinazioni caratteristiche

Sezione	Quota [m]	Combinazi one	N [kN]	M2 [kNm]	M3 [kNm]	σs [N/mm²]	σs,lim [N/mm²]	D/C
2T	0.43	SLE- RARA2	-361.4	-14.17	12.38	-1.300	337.5	0.00
3B	0.43	SLE- RARA2	-361.4	-110.9	13.02	-2.330	337.5	0.01
3T	0.86	SLE- RARA2	-324.3	-85.75	15.01	-2.001	337.5	0.01
4B	0.86	SLE- RARA2	-324.3	-85.75	15.44	-2.003	337.5	0.01

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria: Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 91 di 98 В

	Quota	Combinazi	N	M2	M3	σs	σs,lim	
Sezione	[m]	one	[kN]	[kNm]	[kNm]	[N/mm²]	[N/mm²]	D/C
4T	1.28	SLE- RARA2	-287.2	-69.09	17.45	-1.737	337.5	0.01
5B	1.28	SLE- RARA2	-287.2	-69.09	17.92	-1.739	337.5	0.01
5T	1.71	SLE- RARA2	-250.2	-59.88	20.10	-1.531	337.5	0.00
6B	1.71	SLE- RARA2	-250.2	-59.88	20.60	-1.533	337.5	0.00
7T	2.14	SLE- RARA2	-213.1	-57.04	23.06	-1.373	337.5	0.00
8B	2.14	SLE- RARA2	-213.1	0.000	23.76	-794.3e-3	337.5	0.00
8T	2.57	SLE- RARA2	-167.7	0.000	26.99	-657.5e-3	337.5	0.00
9B	2.57	SLE- RARA2	-167.7	0.000	27.59	-659.8e-3	337.5	0.00
9T	3.00	SLE- RARA2	-122.4	0.000	29.30	-517.1e-3	337.5	0.00
10B	3.00	SLE- RARA2	-122.4	0.000	29.45	-517.7e-3	337.5	0.00
10T	3.42	SLE- RARA2	-77.02	0.000	28.77	-365.6e-3	337.5	0.00
11B	3.42	SLE-RARA	-77.02	0.000	-17.10	-401.1e-3	337.5	0.00
12T	3.85	SLE-RARA	-38.51	0.000	-10.40	-212.0e-3	337.5	0.00
13B	3.85	SLE-RARA	-38.51	0.000	-8.762	-201.8e-3	337.5	0.00
13T	4.28	SLE-RARA	0.000	0.000	-913.2e-3	41.42e-3	337.5	0.00

Verifiche di fessurazione

5 i	Quota	QP
Sezione	[m]	Apertura fessure
2T	0.43	OK
3B	0.43	OK
3T	0.86	OK
4B	0.86	OK
4T	1.28	OK
5B	1.28	OK
5T	1.71	OK
6B	1.71	OK
7T	2.14	OK
8B	2.14	OK
8T	2.57	OK
9B	2.57	OK
9T	3.00	OK
10B	3.00	OK
10T	3.42	OK
118	3.42	OK
12T	3.85	OK
13B	3.85	OK
13T	4.28	OK

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: PROGETTO ESECUTIVO SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO Relazione di calcolo IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 92 di 98 В

L'armatura dei piedritti si adotta, a favore di sicurezza, alla soletta inferiore in quando meno sollecitata.

9.6 Tabella riepilogativa incidenza ferri

	INCIDENZA (kg/mc)
Fondazione	110
Elevazione	120

APPALTATORE: TELESE S.c.a r.l. ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO PROGETTAZIONE: Mandataria: Mandante: **PROGETTO ESECUTIVO** SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01 Relazione di calcolo COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO IF2R 3.2.E.ZZ CL IN.23.0.0.001 93 di 98 В

9.7 VERIFICA FONDAZIONE

9.7.1 Verifica portanza

Si riporta di seguito la verifica di portanza per la combinazione più sfavorevole:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 94 di 98

Fondazioni Dirette Verifica in tensioni efficaci

 $qlim = c' \cdot Nc \cdot sc \cdot dc \cdot ic \cdot bc \cdot gc + q \cdot Nq \cdot sq \cdot dq \cdot iq \cdot bq \cdot gq + 0, 5 \cdot \gamma \cdot B \cdot N\gamma \cdot s\gamma \cdot d\gamma \cdot i\gamma \cdot b\gamma \cdot g\gamma$

D = Profondità del piano di appoggio

 e_B = Eccentricità in direzione B (e_B = Mb/N)

 e_L = Eccentricità in direzione L (e_L = MI/N)

(per fondazione nastriforme $e_L = 0$; $L^* = L$)

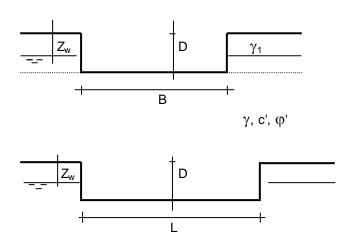
 $B^* = Larghezza$ fittizia della fondazione ($B^* = B - 2^*e_B$)

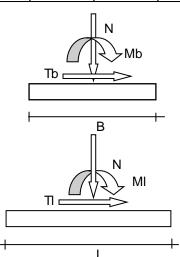
 L^* = Lunghezza fittizia della fondazione (L^* = L - 2^*e_L)

(per fondazione nastriforme le sollecitazioni agenti sono riferite all'unità di lunghezza)

coefficienti parziali

			azioni		proprietà del terreno		resistenze	
Metodo di calcolo		permanenti	temporanee variabili	tan φ'	c'	qlim	scorr	
-	A1+M1+R1	0	1.30	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00
to Lin Ultimo	A2+M2+R2	0	1.00	1.30	1.25	1.25	1.80	1.00
	SISMA	0	1.00	1.00	1.25	1.25	1.80	1.00
	A1+M1+R3	0	1.30	1.50	1.00	1.00	2.30	1.10
	SISMA	0	1.00	1.00	1.00	1.00	2.30	1.10
Tensioni Ammissibili		1.00	1.00	1.00	1.00	3.00	3.00	
Definiti dal Progettista		1.00	1.00	1.00	1.00	2.30	1.10	





TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO

3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

CL

PROGETTO ESECUTIVO

COMMESSA IF2R

LOTTO CODIFICA 3.2.E.ZZ

DOCUMENTO IN.23.0.0.001

REV. В

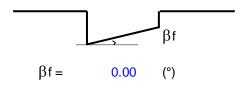
FOGLIO 95 di 98

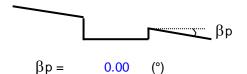
(Per fondazione nastriforme L = 100 m)

$$B = 2.80$$

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

$$L = 1.00$$





AZIONI

		valori d	Valori di	
		permanenti	calcolo	
N	[kN]	2222.00		2222.00
Mb	[kNm]	-1319.00		-1319.00
MI	[kNm]	0.00		0.00
Tb	[kN]	463.00		463.00
TI	[kN]	0.00		0.00
Н	[kN]	463.00	0.00	463.00

Peso unità di volume del terreno

33.00

0.00

$$\gamma_1 = 19.50$$

$$\gamma = 19.50$$

Valori caratteristici di resistenza del terreno

$$c' = 0.00$$

Valori di progetto

$$c' = 0.00$$

$$\varphi' = 33.00$$
 (°)

Profondità della falda

$$Zw = 23.90$$

 $e_L =$

$$e_B = -0.59$$

(m)

(kN/mq)

(m)

(m)

APPALTATORE:

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO – VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

 COMMESSA
 LOTTO
 CODIFICA
 DOCUMENTO
 REV.
 FOGLIO

 IF2R
 3.2.E.ZZ
 CL
 IN.23.0.0.001
 B
 96 di 98

q : sovraccarico alla profondità D

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

$$q = 85.80 (kN/mq)$$

γ : peso di volume del terreno di fondazione

$$\gamma = 19.50 \, (kN/mc)$$

Nc, Nq, Nγ: coefficienti di capacità portante

$$Nq = tan^2(45 + \phi'/2)^*e^{(\pi^*tg\phi')}$$

$$Nq = 26.09$$

$$Nc = (Nq - 1)/tan\phi'$$

$$N\gamma = 2*(Nq + 1)*tan\phi'$$

$$N\gamma = 35.19$$

s_c , s_q , s_γ : fattori di forma

$$s_c = 1 + B*Nq / (L*Nc)$$

$$s_c = 1.17$$

$$s_q = 1 + B*tan\phi' / L*$$

$$s_q = 1.16$$

$$s_{\gamma} = 1 - 0.4*B* / L*$$

$$s_{\gamma} = 0.90$$

i_c, i_q, i_γ : <u>fattori di inclinazione del carico</u>

TELESE S.c.a r.l.

Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A. SWS Engineering S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO - VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTO ESECUTIVO

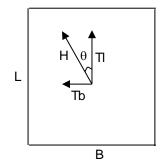
IF2R	3.2.E.ZZ	CL	IN.23.0.0.001	В	97 di 98	
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	

$$m_b = (2 + B^* / L^*) / (1 + B^* / L^*) =$$

$$\theta = arctg(Tb/TI) =$$

$$m_1 = (2 + L^* / B^*) / (1 + L^* / B^*)$$

(m=2 nel caso di fondazione nastriforme e $m=(m_b sin^2 \theta + m_l cos^2 \theta)$ in tutti gli altri casi)



$$m_b = (2 + B^* / L^*) / (1 + B^* / L^*)$$

$$m_1 = (2 + L^* / B^*) / (1 + L^* / B^*)$$

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

$$i_q = (1 - H/(N + B*L* c' \cot g\phi'))^m$$

$$i_q = 0.66$$

$$i_c = i_q - (1 - i_q)/(Nq - 1)$$

$$i_c = 0.64$$

$$i_{y} = (1 - H/(N + B*L*c' \cot g\phi'))^{(m+1)}$$

$$i_{\gamma} = 0.52$$

$d_c,\,d_q,\,d_\gamma$: fattori di profondità del piano di appoggio

per D/B*
$$\leq$$
 1; d_q = 1 +2 D tan ϕ ' (1 - sen ϕ ')² / B* per D/B*> 1; d_q = 1 +(2 tan ϕ ' (1 - sen ϕ ')²) * arctan (D / B*)

$$d_{q} = 1.36$$

$$d_c = d_q - (1 - d_q) / (N_c \tan \varphi)$$

$$d_c = 1.38$$

$$d_{\nu} = 1$$

$$d_v = 1.00$$

b_c , b_q , b_γ : fattori di inclinazione base della fondazione

$$b_q = (1 - \beta_f \tan \varphi')^2$$

$$\beta_f + \beta_D =$$

$$\beta_f + \beta_p < 45^\circ$$

$$b_a =$$

TELESE S.c.a r.l. Consorzio Telese Società Consortile a Responsabilità Limitata

RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 3 SUBLOTTO SAN LORENZO - VITULANO

PROGETTAZIONE:

Mandataria:

Mandante:

SYSTRA S.A.

SWS Engineering S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

IN23 - Tombino idraulico Ø 1500 al km 40+410,01

Relazione di calcolo

PROGETTO ESECUTIVO

ITINERARIO NAPOLI – BARI

COMMESSA IF2R

LOTTO 3.2.E.ZZ CODIFICA CL

DOCUMENTO IN.23.0.0.001

REV.

В

FOGLIO 98 di 98

$$b_c = b_q - (1 - b_q) / (N_c \tan \varphi)$$

$$b_c =$$

1.00

$$b_{y} = b_{q}$$

$$b_{y} = 1.00$$

g_c, g_q, g_γ : fattori di inclinazione piano di campagna

$$g_q = (1 - tan \beta_p)^2$$

 $\beta_f + \beta_p =$

0.00

$$\beta_f + \beta_p < 45^\circ$$

$$g_{q} = 1.00$$

$$g_c = g_q - (1 - g_q) / (N_c \tan \varphi)$$

1.00

$$g_v = g_a$$

$$g_{\gamma} =$$

1.00

Carico limite unitario

$$q_{lim} = 2490.53$$

Pressione massima agente

$$q = N / B^* L^*$$

 (kN/m^2)

 (kN/m^2)

Verifica di sicurezza capacità portante

$$q_{lim}/\gamma_R =$$

1082.84

≥

 $q = 557.28 (kN/m^2)$