COMMITTENTE:



DIREZIONE LAVORI:



APPALTATORE:

MANDATARIA:





PROGETTAZIONE:

MANDATARIA:



MANDANTI:



PROGETTO ESECUTIVO

LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI, TRATTA NAPOLI-CANCELLO, IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 RELAZIONE

VI - VIADOTTI

VI01 - VIADOTTO DAL Km. 6+650 AL Km 8+490.66

IMPALCATI

IMPALCATO ACCIAIO CLS DA 35 M

RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA

APPALTATORE	PROGETTAZIONE	
DIRETTORE TECNICO Ing. M. PANISI	DIRETTORE DELLA PROGETTAZIONE Ing. A. CHECCHI	

COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE	TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR.	REV.	SCALA:
I F 1 M	0 0 E	Z Z	CL	V I 0 1 7 7	0 0 2	Α	-

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
Α	EMISSIONE	MAESTRELLI	14/06/18	PISTOLETTI	15/06/18	D'ANGELO	15/06/18	PISTOLETTI
			1 1/00/10		10/00/10			
								30/06/18

File: IF1M.0.0.E.ZZ.CL.VI.01.7.7.002-A.doc n. Elab.:	File: IF1M 0.0 F 77 CL VI 01.7.7.002-A doc.	n. Elab.:
------------------------------------------------------	---------------------------------------------	-----------

APPALTATORE:

Mandataria:

SALINI IMPREGILO S.p.A.

PROGETTISTA:

Mandataria:

Mandataria:

Mandataria:

SYSTRA S.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

ROCKSOIL S.p.A.

LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI TRATTA NAPOLI-CANCELLO

IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014

PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 2 di 110

1.1 MATERIALI IMPIEGATI 1.1.1 Calcestruzzo 1.1.2 Acciaio per armatura	5	1 CON	1
1.1.2 Acciaio per armatura	7	1.1 N	
2 COPRIFERRO	7	1.1.1	
3.1 FASI 1A E 1B	7	1.1.2	
3.1 FASI 1A E 1B	8	2 COP	2
3.2 VERIFICA TRALICCIO – PREDALLE CLS	I E VERIFICA TRALICCIO 9	3 CAR	3
3.2.1 Fase 1a	9	3.1 F	
3.2.2 Fase 1b	10	3.2 V	
3.3 VERIFICA TRALICCIO – PREDALLE METALLICA 3.3.1 Fase 1a	10	3.2.1	
3.3.1 Fase 1a	22	3.2.2	
3.3.2 Fase 1b	26	3.3 V	
4 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 2 4.1 ANALISI DEI CARICHI 4.2 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE 4.2.1 Permanenti strutturali (portati) 4.2.2 Permanenti non strutturali portati 4.2.3 Ballast 5 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 3 5.1 CARICHI DA TRAFFICIO FERROVIARIO 5.1.1 Coefficienti dinamici	26	3.3.1	
4.1 ANALISI DEI CARICHI	38	3.3.2	
4.2.1 Permanenti strutturali (portati)	42	4 CAR	4
4.2.1 Permanenti strutturali (portati) 4.2.2 Permanenti non strutturali portati 4.2.3 Ballast 5 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 3 5.1 CARICHI DA TRAFFICIO FERROVIARIO 5.1.1 Coefficienti dinamici	42	4.1 A	
4.2.2 Permanenti non strutturali portati	43	4.2	
4.2.3 Ballast	43	4.2.1	
5 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 3	44	4.2.2	
5.1 CARICHI DA TRAFFICIO FERROVIARIO	45	4.2.3	
5.1.1 Coefficienti dinamici	46	5 CAR	5
	46	5.1 C	
5.1.2 Ripartizione trasversale del carico da traffico	46	5.1.1	
	47	5.1.2	
5.1.3 Schemi di carico – LM71 concentrato	47	5.1.3	

APPALTATORE:

Mandataria:

SALINI IMPREGILO S.p.A.

PROGETTISTA:

Mandataria:

Mandataria:

Mandataria:

SYSTRA S.A.

SYSTRA-SOTECNI S.p.A.

ROCKSOIL S.p.A.

LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI TRATTA NAPOLI-CANCELLO

IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014

PROGETTO ESECUTIVO	PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	3 di 110

	5.1	.4	Serpeggio	. 50
	5.1	.5	Centrifuga	. 52
	5.2	CA	RICHI DA VENTO	.53
	5.2	.1	Vento sulle barriere	. 53
	5.2	.2	Vento su stesa di carico	. 54
	5.3	CA	RICHI SUI MARCIAPIEDI	.55
	5.4	CA	RICHI ECCEZIONALI	.56
	5.4	.1	Deragliamento al di sopra del ponte	. 56
6	VA	LUT	TAZIONE EFFETTI GLOBALE	62
7	AZ	ION	I DI VERIFICA	67
	7.1	so	LLECITAZIONI MASSIME COMBINATE SLU	.71
	7.2	so	LLECITAZIONI MASSIME COMBINATE SLE	.75
8	VE	RIF	ICHE AGLI SLE	77
	8.1	SB	ALZO	.78
	8.1	.1	Verifiche a fessurazione	.78
	8.1	.2	Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio	.81
	8.2	CA	MPATA ESTERNA	.83
	8.2	.1	Verifiche a fessurazione	.83
	8.2	.2	Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio	. 89
	8.3	CA	MPATA INTERNA	.91
	8.3	.1	Verifiche a fessurazione	.91
	8.3	.2	Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio	.97
9	VE	RIF	ICHE DI RESITENZA - SLU	99
	9.1	VE	RIFICHE MOMENTO FLETTENTE	.99

APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 SYSTRA S.A. ROCKSOIL S.p.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 4 di 110 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL Α

9.1	.1	Sbalzo	99
9.1	.2	Campata esterna	.100
9.1	.3	Campata interna	.102
9.2	VE	RIFICHE A TAGLIO	.104
9.3	VE	RIFICHE A TRANCIAMENTO DELLA SOLETTA	.107
10 RIE	EPIL	OGO QUANTITATIVI DI ARMATURA DI SOLETTA	110
10.1	PR	EDALLE IN CALCESTRUZZO	.110
10.2	PR	EDALLE IN ACCIAIO	110

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI	
Mandataria:	Mandante:		LINEAT ENNOVIANA NAI OLI BANI						
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO						
PROGETTISTA:		IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE							
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI	
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU	PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA						PAGINA		
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	5 di 110	

1 CONSIDERAZIONI DI PROGETTO

La presente relazione riguarda le verifiche della soletta dell'impalcato in sezione mista di luce netta tra gli appoggi di 33,4 m (35 m asse pile). Tale impalcato è presente in due forme differenti lungo il viadotto VI01: tra P28-P29 impalcato varato e P30-P31 impalcato montato per mezzo di gru. Entrambi sono in rettilineo sia come struttura che come tracciamento.

Si considera il calcolo del modello trasversale in maniera analoga alla soletta dell'impalcato da 40 metri appartenente allo stesso viadotto. Cautelativamente si considera anche in questo caso un discostamento del tracciamento rispetto all'impalcato di 18 cm, inoltre, sempre a favore di sicurezza si studia il modello trasversale considerando anche gli effetti indotti dall'azione centrifuga, ipotizzano i parametri di calcolo della soletta del viadotto da 40 m.

La soletta d'impalcato viene realizzata mediante getto in opera su predalle in calcestruzzo di 7 cm, armate con idonei tralicci con altezza pari a 20 cm e contenti l'armatura trasversale integrativa inferiore. All'interno dell'elaborato è riportata inoltre la verifica di predalle metalliche in fase di getto, per tenere conto di necessità di utilizzo di tali elementi per motivi di varo. In quest'ultimo caso i tralicci hanno un'altezza di 23 cm. Poiché la posizione delle armature principali rimane invariata, le verifiche ai carichi di fase 2 e fase 3 rimangono valide per entrambe le soluzioni.

L'intero impalcato viene coperto trasversalmente con tre distinte predalle, le due laterali appoggiate isostaticamente su 2 travi metalliche e aggettanti per l'intero sbalzo d'impalcato e l'interna appoggiata sulle travi interne.

APPALTATORE:			I IN	FA FF	ROVIA	RIA NAPOI	L-B/	\RI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:		IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE						LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO	PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA	
RELAZIONE DI CAI	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	6 di 110

Si considerano quattro fasi di carico:

- Fase 1a: le predalle sono posate sulla travata metallica e con schema isostatico ciascuna di esse sostiene se stessa, l'armatura integrativa ed il getto di completamento a spessore definitivo, ma parzialmente gettato sullo sbalzo. I carichi in gioco sono i permanenti (predalle, tralicci e calcestruzzo) e il carico accidentale da getto.
- Fase 1b: si considera la fase di getto di completamento per la restante porzione a sbalzo ad eccezione del cordolo. Si considera lo schema strutturale di mensola. I carichi in gioco sono i permanenti (predalle, tralicci, calcestruzzo e velette) e il carico accidentale da getto.
- Fase 2 : lo schema statico è di trave continua su 4 appoggi costituita dall'intero spessore di soletta, variabile dai bordi al centro dell'impalcato da 35 a 43 cm rispettivamente (pendenza 1,5%). I carichi in gioco sono i permanenti portati, la porzione di calcestruzzo gettato in fase 1b e il cordolo
- Fase 3 : sempre schema statico di trave continua su 4 appoggi. I carichi sono i sovraccarichi da trafico e la folla sui marciapiedi. Si considerano anche gli effetti del vento agente su eventuali barriere antirumore posizionate sui cordoli di bordo, nonché le azioni eccezionali quali il deragliamento del treno.

APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ARI
Mandataria:	Mandante:				1110 1171		_, _,	****
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A		TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	IVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	7 di 110

1.1 MATERIALI IMPIEGATI

1.1.1 Calcestruzzo

Secondo EN206 - CNR UNI 11104

SOLETTE IN C.A.:

- Classe C32/40 - Classe di esposizione XC4 - Classe di consistenza S4 - Copriferro nominale estradosso C=40mm - Copriferro nominale intradosso C=30mm - Massimo rapporto a/c 0.5 - Contenuto minimo di cemento 340 kg/mc - Contenuto minimo di aria 3% COPPELLE IN C.A. - Classe C32/40

1.1.2 Acciaio per armatura

- Contenuto minimo di aria

- Copriferro nominale

Secondo NTC 2008 (DM 14/01/2008)

Barre saldabili Tipo B450C fyk > 450MPa

ftk > 540MPa

C=30mm

3%

Reti elettrosaldate Tipo B450A

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:		\		_			
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	١.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INCI	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	8 di 110

2 COPRIFERRO

Il copriferro viene determinato in funzione dei valori minimi previsti dalle istruzioni contenute nel Manuale di progettazione delle Opere Civili al paragrafo 2.5.2.2.3.2 (rif. RFI DTC SI PS MA IFS 001 A). Di seguito si riporta la tabella dei copriferri minimi.

Elemento strutturale	Copriferro minimo		
Pali (di paratie o opere di sostegno), diaframmi e relativi cordoli di collegamento gettati in opera	60mm		
Pali/diaframmi di fondazione gettati in opera	60mm		
Pali di fondazione prefabbricati	60mm		
Solettoni di fondazione, fondazioni armate	40mm		
Fondazioni non armate (pozzi, sottoplinti, ecc.)	40mm		
Cunette canalette e cordoli	40mm		
Opere in elevazione in viste (pile, spalle, pulvini, baggioli)	40mm		
Opere in elevazione con superfici interrate o non ispezionabili	40mm		
Solette estradosso	35mm		
Solette intradosso (getto in opera)	35mm		
Impalcati armatura ordinaria	40mm		
Impalcati in C.A.P cavi pre-tesi	Max (3Ø _{TR} ; 50mm)		
Impalcati in C.A.P. cavi post-tesi	Max (Ø _G ; 60mm)		
Predalles prefabbricate con funzioni strutturali	25mm		
Predalles senza funzioni strutturali	Max (Ø _{inf} ; 20mm)		

Di conseguenza si prescrivono i seguenti copriferri nominali:

Soletta: copriferro nominale estradosso C=40mm; copriferro nominale intradosso C=30mm

Coppelle in c.a.: copriferro nominale C=30mm

Questi valori risultano essere più cautelativi rispetto al calcolo degli stessi secondo gli Eurocodici.

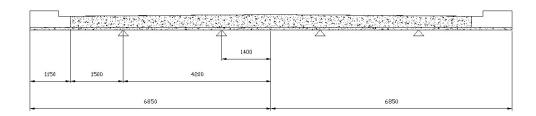
APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOI	I - B/	∆RI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	9 di 110

3 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE DI FASE I E VERIFICA TRALICCIO

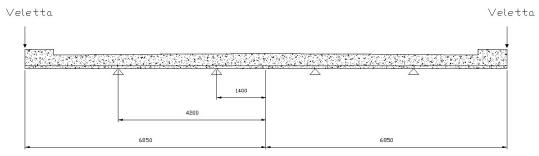
3.1 FASI 1A E 1B

In una prima fase verrà gettata la soletta fino ad uno sbalzo massimo di 1.5m dall'interasse superiore delle piattabande delle travi esterne. In questa fase solo le predalle saranno reagenti sia nelle sezioni a massimo momento positivo in campata, sia nelle sezioni a massimo momento negativo in prossimità degli sbalzi.

Fase 1a



Fase 1b



Dopo la maturazione della porzione centrale della soletta, sarà possibile posizionare le velette fermagetto in cls e completare il getto degli sbalzi. In tale fase il traliccio sarà reagente per la quota parte di getto appena completato, in corrispondenza della sezione di continuità del getto. Il carico dovuto alla seconda fase di getto genera un momento negativo sulla sezione già interamente reagente in corrispondenza delle travi esterne; questo effetto verrà quindi sommato alle successive fasi di carico della soletta.

APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOI	LI - BA	ARI
Mandataria:	Mandante:					_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	10 di 110

3.2 VERIFICA TRALICCIO – PREDALLE CLS

Di seguito si riporta la verifica della predalle in calcestruzzo dimensionata e verificata con i carichi di fase 1a e 1b. Questa tipologia di predalle sono previste nell'impalcato da 35 m non varato.

3.2.1 Fase 1a

1.1.1.1 Verifica del traliccio sullo sbalzo

ipo di verifica		SLU		
aratteristiche dei mater	iali impiegati			
Calcestruzzo:	C32/40	$f_{ck} =$	320 daN/cm^2	
		$\alpha_{\rm cc} =$	0.85	
		$\gamma_{ m c} =$	1.5	
		$f_{cd} =$	181.3 daN/cm^2	
		$f_{ctm} =$	$30.2 \mathrm{daN/cm}^2$	
		$ m f_{ctk} =$	$21.2 \mathrm{daN/cm}^2$	
		$f_{ m cfm} =$	25.4 daN/cm ²	
		$f_{ctd} =$	$14.1 \mathrm{daN/cm}^2$	
		$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²	
Acciaio:	B450C	$f_{vk,arm} =$	4500 daN/cm ²	
		$\gamma_{ m s}$ $=$	1.15	
		$f_{yd} =$	3913 daN/cm^2	
		E_{acc}	21000 kN/cm ²	
Predalla S355 (eventuale):	$f_{ m yk,acc} =$	3550 daN/cm ²	
		$\gamma_{ m s}$ $=$	1.05	
		$f_{yd} =$	3381 daN/cm^2	
		E_{acc}	21000 kN/cm ²	
Tipologia di pre	dalla (Acciaio / Calc	estruzzo):	Calcestruzzo	

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	\RI
Mandataria:	Mandante:				_			-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A			TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	11 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo: Eventuale parte di sbalzo non gettata: Luce sbalzo con getto cls:	$l_{sbalzo} = $ a $l_{cls,sbalzo} = $	2.65 m 1.15 m 1.50 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	7.00 cm
Larghezza minima piattabanda superiora Appoggio predalle su piattabanda super Copriferro ferri superiori: Copriferro ferri inferiori: Diametro ferri longitudinali superiori: Diametro ferri trasversali superiori:		0.70 m 0.05 m 4.00 cm 3.00 cm 2.00 cm 2.00 cm

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.43	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla, NOtra} =$	1.75	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{\mathrm{tra}} =$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$q_{\rm dalla} =$	2.00	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{cls,sbalzo} =$	9.75	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	11.00	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	0.00	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-14.81 kNm
Momento negativo da veletta	0.00 kNm
Momento negativo da accidentali	-5.27 kNm
Momento negativo da predalla rimanente	-6.44 kNm
Taglio da getto e relativa predalla sottostante	-19.74 kN
Taglio da veletta	0.00 kN
Taglio da accidentali	-3.98 kN
Taglio da predalla rimanente	-3.11 kN

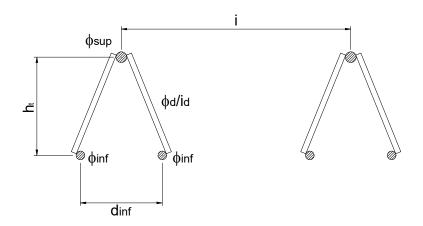
APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>				1110 1171		_, _,	~! ~!
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	12 di 110

Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

$$\begin{split} &\text{Momento negativo massimo sullo sbalzo:} & &M_{sbalzo} = &-26.52 \text{ kNm} \\ &\text{Momento positivo massimo in campata:} & &M_{campata} = &9.89 \text{ kNm} \\ &\text{Taglio a sinistra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,sx} = &-26.82 \text{ kN} \\ &\text{Taglio a destra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,dx} = &17.99 \text{ kN} \\ \end{split}$$

Caratteristiche tralicci

Altezza massima traliccio: h_{MAX}			20.0 cm
Altezza utile traliccio: h_t			20.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: φ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: φ_{inf}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: ϕ_{inf}	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: $\phi_{\rm d}$		Φ	1.0 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. ROCKSOIL S.p.A. CODIFICA PROGETTO ESECUTIVO **PROGETTO** LOTTO **DOCUMENTO** REV. PAGINA IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 13 di 110 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci - fase 1 di getto

M = -26.52 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -10.61 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 37.26 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{sup}} = 2847 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 57.05 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 1859 \text{ daN/cm}^2$

<u>Verifica di stabilità:</u> $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.84$

 $\Phi = 1.01$

 $\chi = 0.64$

 $\sigma_{\rm inf} = 2924 \, da \, N/cm^2 < 3913 \, da \, N/cm^2$

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

 $N_{diag} = 611 daN$

Verifica di resistenza: $\sigma_{diag} = 778 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_{diag} = 22.77 \text{ cm}$

 $\beta = 0.7$

 $L_0 = 15.94 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.94$

 $\Phi = 1.12$

 $\chi = 0.58$

 $\sigma_{\rm diag} = 1351 \; {\rm daN/cm}^2 < 3913 \; {\rm daN/cm}^2$

Portata residua diagonali: $\sigma_{\text{diag,res}} = 2562 \text{ daN/cm}^2$

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOI	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	ELLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	14 di 110

1.1.1.2 Verifica del traliccio sulla campata

SLU
SLU

Tipologia di predalla (Acciaio / Calcestruzzo):

Caratteristiche dei materiali impiegati

Calcestruzzo C32/40	$ m f_{ck} =$	320 daN/cm^2
	$\alpha_{\rm cc} =$	0.85
	$\gamma_{c} =$	1.5
	$ m f_{cd} =$	181.3 daN/cm^2
	$f_{ctm} =$	$30.2 \mathrm{daN/cm}^2$
	$f_{ctk} =$	21.2 daN/cm^2
	$f_{cfm} =$	$25.4 \mathrm{daN/cm}^2$
	$f_{ctd} =$	$14.1 \mathrm{daN/cm}^2$
	$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Acciaio B450C	$f_{vk.arm} =$	4500 daN/cm ²
Acciaio B450C	$f_{ m yk,arm} = \ \gamma_{ m s} =$	4500 daN/cm ² 1.15
Acciaio B450C	$egin{aligned} f_{ m yk,arm} = \ & \gamma_{ m s} = \ & f_{ m yd} = \end{aligned}$	
Acciaio B450C	$\gamma_{ m s} =$	1.15
Acciaio B450C Predalla S355 (eventuale):	$\gamma_{ m s} = \ f_{ m yd} = \ E_{ m acc} = \$	1.15 3913 daN/cm ²
	$\gamma_s = f_{yd} = f$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ²
	$\gamma_{ m s} =$ $f_{ m yd} =$ $E_{ m acc} =$ $f_{ m yk,acc} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ²
	$\gamma_{s} =$ $f_{yd} =$ $E_{acc} =$ $f_{yk,acc} =$ $\gamma_{s} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ² 1.05

Calcestruzzo

APPALTATORE:			I IN	FA FF	RROVIA	RIA NAPOI	I - BA	∆RI
Mandataria:	Mandante:		`		_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014				
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	15 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo:	$l_{sbalzo} =$	2.65 m
Eventuale parte di sbalzo non gettata:	a	1.15 m
Luce sbalzo con getto cls:	$l_{cls,sbalzo} =$	1.50 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	7.00 cm
Larghezza minima piattabanda superiore	:	0.70 m
Appoggio predalle su piattabanda super	iore:	0.05 m

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.43	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla,NOtra} =$	1.75	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{ m tra}$ $=$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$q_{\rm dalla} =$	2.00	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{cls,sbalzo} =$	9.75	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	11.00	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	0.00	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-14.81 kNm
Momento negativo da veletta	0.00 kNm
Momento negativo da accidentali	-5.27 kNm
Momento negativo da predalla rimanente	-6.44 kNm
Taglio da getto e relativa predalla sottostante	-19.74 kN
Taglio da veletta	0.00 kN
Taglio da accidentali	-3.98 kN
Taglio da predalla rimanente	-3.11 kN

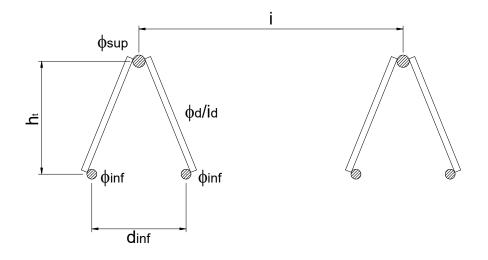
APPALTATORE:		·	LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	<u></u>
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	16 di 110

Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

$$\begin{split} &\text{Momento negativo massimo sullo sbalzo:} & &M_{sbalzo} = &-26.52 \text{ kNm} \\ &\text{Momento positivo massimo in campata:} & &M_{campata} = &9.89 \text{ kNm} \\ &\text{Taglio a sinistra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,sx} = &-26.82 \text{ kN} \\ &\text{Taglio a destra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,dx} = &17.99 \text{ kN} \\ \end{split}$$

Caratteristiche tralicci

Altezza totale traliccio: h			20.0 cm
Altezza utile traliccio: h _t			20.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: ϕ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: ϕ_{inf}	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: φ _d		Φ	1.0 mm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm
Larghezza collaborante predalla			40.0 cm
Spessore eventuale predalla in a	cciaio		0 cm



APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:	IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE			
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014				64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA			PAGINA		
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	17 di 110

Verifica a momento positivo dei correnti dei tralicci

M =9.89 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M =3.96 kNm

Corrente superiore - Compresso

37.26 cm³ Modulo di resistenza $W_{sup} =$

1062 daN/cm² Verifica di resistenza: $\sigma_{sup} =$

Verifica di stabilità: $L_0 =$ 20.00 cm

> $\lambda =$ 0.74

> Φ= 0.90

> 0.70 $\chi =$

1513 daN/cm² **3913** daN/cm² $\sigma_{\text{sup}} =$

Corrente inferiore - Teso

57.05 cm³ Modulo di resistenza $W_{inf} =$

694 daN/cm² **3913** daN/cm² Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} =$

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

410 daN $N_{diag} =$

521 daN/cm² Verifica di resistenza: $\sigma_{diag} =$

 $L_{diag} =$ Verifica di stabilità: 22.77 cm

> 0.7 $\beta =$

 $L_0 =$ 15.94 cm

 $\lambda =$ 0.94

 $\Phi =$ 1.12

0.58 $\chi =$

906 daN/cm² **3913** daN/cm² $\sigma_{inf} =$

3007 daN/cm² Portata residua dei diagonali s $\sigma_{inf,res}\!=\!$

APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOL	_I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	١.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE			LUSE LE		
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014				
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA			PAGINA		
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	18 di 110

1.1.1.3 Verifica del traliccio sul giunto bullonato

Tipo di verifica	SLU
Tipo di (Cilica	SEC

Tipologia di predalla (Acciaio / Calcestruzzo):

Caratteristiche dei materiali impiegati

Calcestruzzo C32/40	$ m f_{ck} =$	320 daN/cm ²
	$lpha_{ m cc} =$	0.85
	$\gamma_{c} =$	1.5
	$ m f_{cd} =$	181.3 daN/cm ²
	$f_{ctm} =$	$30.2 \mathrm{daN/cm}^2$
	$f_{ m ctk} =$	21.2 daN/cm ²
	$\mathbf{f}_{\mathrm{cfm}} =$	$25.4 \mathrm{daN/cm}^2$
	$f_{ctd} =$	$14.1 daN/cm^2$
	$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Assisis PASOC	£ _	4500 daN/cm ²
Acciaio B450C	$f_{yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
Acciaio B450C	$\mathbf{f_{yk,arm}} = \\ \mathbf{\gamma_{s}} =$	1.15
Acciaio B450C	•	
Acciaio B450C	$\gamma_{ m s}$ $=$	1.15
	$\gamma_s = f_{yd} = Eacc =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ²
Acciaio B450C Predalla S355 (eventuale):	$\gamma_s =$ $f_{yd} =$ $Eacc =$ $f_{yk,acc} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ²
	$\gamma_s = f_{yd} = Eacc =$	1.15 3913 daN/cm^2 21000 kN/cm^2 3550 daN/cm^2 1.05
	$\gamma_s =$ $f_{yd} =$ $Eacc =$ $f_{yk,acc} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ²
	$\gamma_s =$ $f_{yd} =$ $Eacc =$ $f_{yk,acc} =$ $\gamma_s =$	1.15 3913 daN/cm^2 21000 kN/cm^2 3550 daN/cm^2 1.05

Calcestruzzo

APPALTATORE:			LIN	EΔ FEI	2ROVIA	RIA NAPOI	I - R	۸RI
Mandataria:	Mandante:				VIVO VIAI		_1 - D/	7171
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE			LUSE LE		
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSO	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014				
PROGETTO ESECU	UTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA			PAGINA		
RELAZIONE DI CAI	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	19 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo:	$l_{sbalzo} =$	2.65 m
Eventuale parte di sbalzo non gettata:	а	1.15 m
Luce sbalzo con getto cls:	$l_{cls,sbalzo} =$	1.50 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	7.00 cm
Larghezza minima piattabanda superiore	: :	0.70 m
Appoggio predalle su piattabanda super	riore:	0.05 m

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Caratteristiche dei giunti bullonati

Massimo spessore coprigiunto superiore: 2.0 cm Altezza testa del bullone 3.0 cm

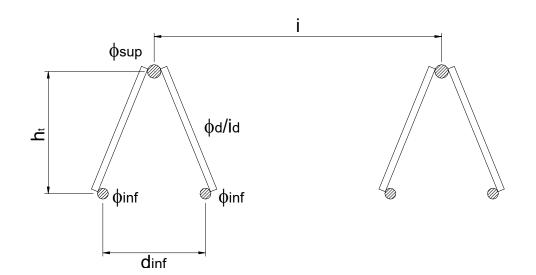
Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

Momento negativo massimo sullo sbalzo:	$M_{sbalzo} =$	-26.52 kNm
Momento positivo massimo in campata:	$M_{campata} =$	9.89 kNm
Taglio a sinistra dello sbalzo:	$V_{\rm sbalzo,sx} =$	-26.82 kN
Taglio a destra dello sbalzo:	$V_{sbalzo,dx} =$	17.99 kN

APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOL	_I - B <i>l</i>	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	١.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU	OGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA			
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	20 di 110

Caratteristiche tralicci su giunto

Altezza utile traliccio: h _t			15.0 cm
Altezza utile traliccio giunto: $h_{t,bu}$	ıll		14.2 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: ϕ_{sup}	1	Φ	12 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: ϕ_{inf}	2	Φ	16 mm
Diametro diagonali: ϕ_d		Φ	1.0 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	∆RI
Mandataria:	Mandante:				_			~1 <1
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	21 di 110

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci

M = -26.52 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -10.61 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 38.20 \text{ cm}^3$

<u>Verifica di resistenza:</u> $\sigma_{sup} = 2777 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 52.30 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 2028 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.74$

 $\Phi = 0.90$

 $\chi = 0.70$

 σ_{inf} = 2890 daN/cm² < 3913 daN/cm²

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOI	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:		IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE						
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	22 di 110

3.2.2 Fase 1b

1.1.1.4 Verifica del traliccio sullo sbalzo

Tipo di verifica SLU

Caratteristiche dei materiali impiegati

Calcestruzzo:	C32/40	$f_{ck} =$	320 daN/cm^2
		$\alpha_{\rm cc} =$	0.85
		$\gamma_{ m c} =$	1.5
		$f_{cd} =$	$181.3 \mathrm{daN/cm}^2$
		$f_{ctm} =$	$30.2 \mathrm{daN/cm}^2$
		$f_{ctk} =$	$21.2 \mathrm{daN/cm}^2$
		$f_{ m cfm} =$	$25.4 \mathrm{daN/cm}^2$
		$ m f_{ctd}$ $=$	$14.1 \mathrm{daN/cm}^2$
		$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Acciaio:	B450C	$f_{yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
Acciaio:	B450C	$ m f_{yk,arm} = \ \ \ \gamma_s = \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ $	4500 daN/cm ² 1.15
Acciaio:	B450C	•	
Acciaio:	B450C	γ_s =	1.15
		$\gamma_{s} = f_{yd} = E_{acc}$	1.15 3913 daN/cm ²
Acciaio: Predalla S355 (e		$\gamma_s = f_{yd} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ²
		$\gamma_{s} = \ f_{yd} = \ E_{acc}$ $f_{yk,acc} = \ f_{yk,acc} = \ f_{yk}$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ²
		$\gamma_s = f_{yd} = E_{acc}$ $f_{yk,acc} = \gamma_s = 0$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ² 1.05

<u>Tipologia di predalla (Acciaio / Calcestruzzo):</u> Calcestruzzo

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				1101171		_, _,	~1 <1
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A			TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	23 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo: Eventuale parte di sbalzo non gettata: Luce sbalzo con getto cls:	$l_{sbalzo} = $ a $l_{cls,sbalzo} = $	1.15 m 0.00 m 1.15 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	7.00 cm
Larghezza minima piattabanda superiore Appoggio predalle su piattabanda super Copriferro ferri superiori: Copriferro ferri inferiori: Diametro ferri longitudinali superiori: Diametro ferri trasversali superiori:		0.00 m 0 m 4.00 cm 3.00 cm 2.00 cm 2.00 cm

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.00	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla, NOtra} =$	1.75	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{\mathrm{tra}} =$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$q_{\mathrm{dalla}} =$	2.00	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{\rm cls,sbalzo} =$	9.75	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	0.25	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{ m accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo + cordolo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	9.70	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-8.70 kNm
Momento negativo da veletta	-15.06 kNm
Momento negativo da accidentali	-0.99 kNm
Momento negativo da predalla rimanente	0.00 kNm
Taglio da getto e relativa predalla sottostante	-15.14 kN
Taglio da veletta	-13.10 kN
Taglio da accidentali	-1.73 kN
Taglio da predalla rimanente	0.00 kN

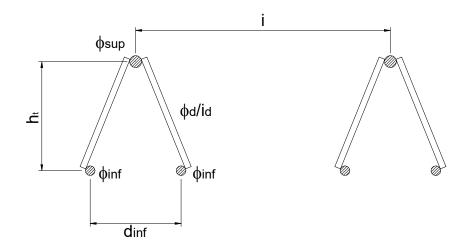
APPALTATORE:			I IN	FΔ FFI	RROVIA	RIA NAPOL	1 - R/	\RI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	24 di 110

Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

$$\begin{split} &\text{Momento negativo massimo sullo sbalzo:} & &M_{sbalzo} = &-24.75 \text{ kNm} \\ &\text{Momento positivo massimo in campata:} & &M_{campata} = &1.80 \text{ kNm} \\ &\text{Taglio a sinistra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,sx} = &-29.96 \text{ kN} \\ &\text{Taglio a destra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,dx} = &2.57 \text{ kN} \end{split}$$

Caratteristiche tralicci

Altezza massima traliccio: $h_{\mbox{\scriptsize MAX}}$			20.0 cm
Altezza utile traliccio: h_t			20.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: φ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: $\phi_{\rm inf}$	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: ϕ_d		Φ	1.0 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE:			I IN	FΔ FFI	ROVIA	RIA NAPOI	L-R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	~! ~!
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA					PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	25 di 110

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci - fase 2 di getto

M = -24.75 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -9.90 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 37.26 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{sup} = 2658 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 57.05 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 1736 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.84$

 $\Phi = 1.01$

 $\chi =$

 $\sigma_{\rm inf} = 1736 \, \text{daN/cm}^2 < 3913 \, \frac{\text{daN/cm}^2}{\text{daN/cm}^2}$

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

 $N_{diag} = 682 \text{ daN}$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{diag}} = 869 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_{diag} = 22.77 \text{ cm}$

 $\beta = 0.7$

 $L_0 = 15.94 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.94$

 $\Phi = 1.12$

 $\chi = 0.58$

 $\sigma_{\rm diag} = 1508 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Portata residua diagonali: $\sigma_{\text{diag,res}} = 2405 \text{ daN/cm}^2$

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	4RI
Mandataria:	Mandante:		\		_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	.COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	26 di 110

3.3 VERIFICA TRALICCIO – PREDALLE METALLICA

Di seguito si riporta la verifica della predalle metallica dimensionata e verificata con i carichi di fase 1a e 1b. Questa tipologia di predalle sono previste nell'impalcato da 35 m varato.

3.3.1 Fase 1a

1.1.1.5 Verifica del traliccio sullo sbalzo

Tipo di verifica			SLU
Caratteristiche dei materia	ali impiegati		
Calcestruzzo:	C32/40	$ m f_{ck} =$	320 daN/cm ²
		$\alpha_{\rm cc} =$	0.85
		$\gamma_{c} =$	1.5
		$f_{cd} =$	181.3 daN/cm^2
		$f_{\rm ctm} =$	30.2 daN/cm^2
		$f_{ctk} =$	21.2 daN/cm ²
		$ m f_{cfm} =$	25.4 daN/cm ²
		$f_{\rm ctd} =$	14.1 daN/cm ²
		$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Acciaio:	B450C	$f_{ m yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
		$\gamma_{ m s} =$	1.15
		$f_{yd} =$	3913 daN/cm ²
		Eacc	21000 kN/cm ²
Predalla S355 (e	ventuale):	$f_{ m yk,acc} =$	3550 daN/cm ²
		$\gamma_{\rm s} =$	1.05
		$f_{yd} =$	3381 daN/cm ²
		E_{acc}	21000 kN/cm ²
Tipologia di pred	alla (Acciaio / Calc	estruzzo):	Acciaio

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ARI
Mandataria:	Mandante:						_1 - 0/	7171
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A			TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	≀VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA					PAGINA		
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	27 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

i =	2.80 m
$l_{sbalzo} =$	2.65 m
а	1.15 m
$l_{cls,sbalzo} =$	1.50 m
$s_{predalla} =$	0.50 cm
:	0.70 m
ore:	0.05 m
	4.00 cm
	0.50 cm
	2.00 cm
	2.00 cm
	$l_{sbalzo} = a$ $l_{cls,sbalzo} = s_{predalla} = s$

 $\it N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.$

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.43	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla, NOtra} = \\$	0.39	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{tra} =$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$\rm q_{dalla} =$	0.64	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{cls,sbalzo} =$	10.02	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	11.27	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	0.00	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-15.21 kNm
Momento negativo da veletta	0.00 kNm
Momento negativo da accidentali	-5.27 kNm
Momento negativo da predalla rimanente	-2.07 kNm
Taglio da getto e relativa predalla sottostante	-20.29 kN
Taglio da veletta	0.00 kN
Taglio da accidentali	-3.98 kN
Taglio da predalla rimanente	-1.00 kN

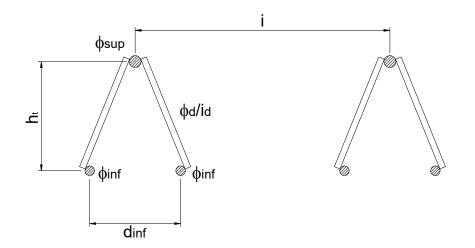
Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

Momento negativo massimo sullo sbalzo:	$M_{\rm sbalzo} =$	-22.55 kNm
Momento positivo massimo in campata:	$M_{campata} =$	10.11 kNm
Taglio a sinistra dello sbalzo:	$V_{sbalzo,sx} =$	-25.26 kN
Taglio a destra dello sbalzo:	$V_{sbalzo,dx} =$	18.38 kN

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	\RI
Mandataria:	Mandante:				1110 1171		_, _,	
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	UTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA					
RELAZIONE DI CAL	_COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	28 di 110

Caratteristiche tralicci

Altezza massima traliccio: h_{MAX}			23.0 cm
Altezza utile traliccio: h _t			23.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: ϕ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: ϕ_{inf}	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: ϕ_d		Φ	1.2 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOI	1 - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	29 di 110

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci - fase 1 di getto

M = -22.55 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -9.02 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 43.28 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{sup} = 2084 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 66.28 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 1361 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.84$

 $\Phi = 1.01$

 $\chi = 0.64$

 $\sigma_{\rm inf}$ = 2141 daN/cm² < 3913 daN/cm²

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

 $N_{diag} = 559 \text{ daN}$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{diag}} = 494 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_{diag} = 25.45 \text{ cm}$

 $\beta = 1$

 $L_0 = 25.45 \text{ cm}$

 $\lambda = 1.25$

 $\Phi = 1.54$

 $\chi = 0.41$

 $\sigma_{\rm diag} = 1203 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Portata residua diagonali: $\sigma_{\text{diag,res}} = 2710 \text{ daN/cm}^2$

APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	30 di 110

1.1.1.6 Verifica del traliccio in campata

Tipo di verifica	SLU
Tipo di vernica	SLO

Caratteristiche dei materiali impiegati

Calcestruzzo C32/40	$f_{ck} =$	320 daN/cm^2
	$lpha_{ m cc} =$	0.85
	$\gamma_{c} =$	1.5
	$\mathbf{f}_{\mathrm{cd}} =$	181.3 daN/cm ²
	$f_{ctm} =$	30.2 daN/cm^2
	$f_{ctk} =$	21.2 daN/cm ²
	$f_{cfm} =$	25.4 daN/cm ²
	$f_{ctd} =$	14.1 daN/cm ²
	$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
	2	4700 1 NI/ 2
Acciaio B450C	$f_{yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
Acciaio B450C	$ m f_{yk,arm} = \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ $	1.15
Acciaio B450C	•	
Acciaio B450C	$\gamma_{ m s} =$	1.15
	$\gamma_{ m s} = \ f_{ m yd} = \ E_{ m acc} = \$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ²
Acciaio B450C Predalla S355 (eventuale):	$egin{aligned} \gamma_{ m s} = & & & & & & & & & & & & & & & & & & $	1.15 3913 daN/cm^2 21000 kN/cm^2 3550 daN/cm^2
	$\gamma_{ m s} = \ f_{ m yd} = \ E_{ m acc} = \$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ² 1.05
	$egin{aligned} \gamma_{ m s} = & & & & & & & & & & & & & & & & & & $	1.15 3913 daN/cm^2 21000 kN/cm^2 3550 daN/cm^2
	$\gamma_{s} =$ $f_{yd} =$ $E_{acc} =$ $f_{yk,acc} =$ $\gamma_{s} =$	1.15 3913 daN/cm ² 21000 kN/cm ² 3550 daN/cm ² 1.05

<u>Tipologia di predalla (Acciaio / Calcestruzzo):</u> Acciaio

APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	L-R	∆RI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>				1110 1171		_, _,	~! \ !
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	₹VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	31 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo:	$l_{sbalzo} =$	2.65 m
Eventuale parte di sbalzo non gettata:	а	1.15 m
Luce sbalzo con getto cls:	$l_{cls,sbalzo} =$	1.50 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	0.50 cm
Larghezza minima piattabanda superiore	::	0.70 m
Appoggio predalle su piattabanda super	0.05 m	

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.43	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla,\mathrm{NOtra}} =$	0.39	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{tra} =$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$q_{\rm dalla} =$	0.64	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{cls,sbalzo} =$	10.02	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	11.27	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	0.00	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-15.21 kNm
Momento negativo da veletta	0.00 kNm
Momento negativo da accidentali	-5.27 kNm
Momento negativo da predalla rimanente	-2.07 kNm
Taglio da getto e relativa predalla sottostante	-20.29 kN
Taglio da veletta	0.00 kN
Taglio da accidentali	-3.98 kN
Taglio da predalla rimanente	-1.00 kN

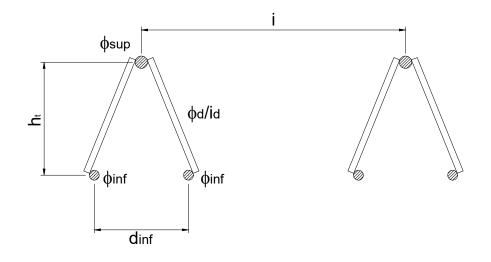
APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:		\		_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATT	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	32 di 110

Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

 $\begin{array}{lll} \mbox{Momento negativo massimo sullo sbalzo:} & M_{sbalzo} = & -22.55 \ kNm \\ \mbox{Momento positivo massimo in campata:} & M_{campata} = & 10.11 \ kNm \\ \mbox{Taglio a sinistra dello sbalzo:} & V_{sbalzo,sx} = & -25.26 \ kN \\ \mbox{Taglio a destra dello sbalzo:} & V_{sbalzo,dx} = & 18.38 \ kN \\ \end{array}$

Caratteristiche tralicci

Altezza totale traliccio: h			23.0 cm
Altezza utile traliccio: h_t			23.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: ϕ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: $\phi_{\rm inf}$	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: $\phi_{\rm d}$		Φ	1.2 mm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm
Larghezza collaborante predalla	40.0 cm		
Spessore eventuale predalla in a	0.50 cm		



APPALTATORE:			l IN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOI	I - B4	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				., ., ., .,		,	
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	33 di 110

Verifica a momento positivo dei correnti dei tralicci

M = 10.11 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = 4.04 kNm

Corrente superiore - Compresso

Modulo di resistenza $W_{sup} = 45.06 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{sup}} = 898 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.74$

 $\Phi = 0.90$

 $\chi = 0.70$

 $\sigma_{\text{sup}} = 1279 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Predalla inferiore - Tesa

Modulo di resistenza $W_{inf} = 427.20 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 95 \text{ daN/cm}^2 < 3381 \text{ daN/cm}^2$

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

 $N_{diag} = 407 \text{ daN}$

Verifica di resistenza: $\sigma_{diag} = 360 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_{diag} = 25.45 \text{ cm}$

 $\beta = 1$

 $L_0 = 25.45 \text{ cm}$

 $\lambda = 1.25$

 $\Phi = 1.54$

 $\chi = 0.41$

 $\sigma_{\rm inf} = 876 \, \text{daN/cm}^2 < 3913 \, \text{daN/cm}^2$

Portata residua dei diagonali s $\sigma_{inf,res} = 3037 \text{ daN/cm}^2$

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	34 di 110

1.1.1.7 Verifica del traliccio sul giunto bullonato

Tipo di verifica		SLU
Caratteristiche dei materiali impiegati		
Calcestruzzo C32/40	$ m f_{ck} =$	320 daN/cm^2
	$\alpha_{\rm cc} =$	0.85
	$\gamma_{ m c} =$	1.5
	$ m f_{cd}$ $=$	181.3 daN/cm ²
	$f_{ctm} =$	30.2 daN/cm^2
	$ m f_{ctk} =$	21.2 daN/cm ²
	$f_{cfm} =$	25.4 daN/cm ²
	$ m f_{ctd}$ $=$	14.1 daN/cm ²
	$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Acciaio B450C	$f_{ m yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
	$\gamma_{ m s} =$	1.15
	$f_{yd} =$	3913 daN/cm ²
	Eacc=	21000 kN/cm ²
Predalla S355 (eventuale):	$ m f_{yk,acc} =$	3550 daN/cm ²
	$\gamma_{ m s} =$	1.05
	$f_{yd} =$	3381 daN/cm ²
	Eacc=	21000 kN/cm ²

Tipologia di predalla (Acciaio / Calcestruzzo):

Acciaio

APPALTATORE:			LIN	EΔ FEI	2ROVIA	RIA NAPOI	II.B	۸RI
Mandataria:	Mandante:				VIVO VIAI		L1 - D7	7171
SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A.			TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSO	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECUTIVO			PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	35 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo: Eventuale parte di sbalzo non gettata:	$l_{sbalzo} = a$	2.65 m 1.15 m
Luce sbalzo con getto cls:	l _{cls,sbalzo} =	1.50 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	0.50 cm
Larghezza minima piattabanda superiore Appoggio predalle su piattabanda super	0.70 m 0.05 m	

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Caratteristiche dei giunti bullonati

Massimo spessore coprigiunto superiore: 2.0 cm Altezza testa del bullone 3.0 cm

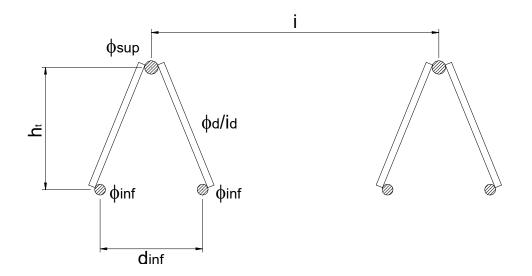
Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

Momento negativo massimo sullo sbalzo:	$M_{sbalzo} =$	-22.55 kNm
Momento positivo massimo in campata:	$M_{campata} =$	10.11 kNm
Taglio a sinistra dello sbalzo:	$V_{\mathrm{sbalzo,sx}} =$	-25.26 kN
Taglio a destra dello sbalzo:	$V_{\rm sbalzo, dx} =$	18.38 kN

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>					.,,,,,,,	,	
SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A.			TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA	
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	36 di 110	

Caratteristiche tralicci su giunto

Altezza utile traliccio: h _t			18.0 cm
Altezza utile traliccio giunto: $h_{t,bul}$	17.2 cm		
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: ϕ_{sup}	1	Φ	12 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: ϕ_{inf}	2	Φ	16 mm
Diametro diagonali: ϕ_d		Φ	1.2 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. ROCKSOIL S.p.A. CODIFICA PROGETTO ESECUTIVO **PROGETTO** LOTTO **DOCUMENTO** REV. PAGINA IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 37 di 110 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci

M = -22.55 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -9.02 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 47.53 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{sup}} = 1898 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 64.28 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 1403 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.74$

 $\Phi = 0.90$

 $\chi = 0.70$

 $\sigma_{\rm inf} = 2000 \, \mathrm{daN/cm}^2 \qquad < 3913 \, \mathrm{daN/cm}^2$

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΟΙ	L-R	ΔRI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	GETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAG					PAGINA		
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 38 di 1					38 di 110			

3.3.2 Fase 1b

1.1.1.8 Verifica del traliccio sullo sbalzo

Tipo di verifica			SLU
Caratteristiche dei mate	eriali impiegati		
<u>Calcestruzzo:</u>	C32/40	$f_{ck} =$	320 daN/cm ²
		$\alpha_{\rm cc} =$	0.85
		$\gamma_{ m c} =$	1.5
		$f_{cd} =$	181.3 daN/cm^2
		$f_{ctm} =$	30.2 daN/cm^2
		$ m f_{ctk} =$	21.2 daN/cm ²
		$ m f_{cfm} =$	25.4 daN/cm ²
		$f_{ m ctd} =$	14.1 daN/cm ²
		$E_{cm}=$	33346 daN/cm ²
Acciaio:	B450C	$f_{ m yk,arm} =$	4500 daN/cm ²
		$\gamma_{ m s}$ $=$	1.15
		$f_{ m yd} =$	3913 daN/cm ²
		E_{acc}	21000 kN/cm ²
Predalla S355	(eventuale):	$ m f_{yk,acc}$ $=$	3550 daN/cm ²
		$\gamma_{ m s}$ $=$	1.05
		$f_{\rm yd} =$	3381 daN/cm^2
		E_{acc}	21000 kN/cm ²
<u>Tipologia di p</u>	redalla (Acciaio / Calce	estruzzo):	Acciaio

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	\RI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A			TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. P					PAGINA			
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	39 di 110

Caratteristiche geometriche della sezione trasversale del ponte

Interasse travi principali o secondarie:	i =	2.80 m
Luce totale sbalzo: Eventuale parte di sbalzo non gettata: Luce sbalzo con getto cls:	$l_{sbalzo} = $ a $l_{cls,sbalzo} = $	1.15 m 0.00 m 1.15 m
Spessore predalle:	$s_{predalla} =$	0.50 cm
Larghezza minima piattabanda superiore Appoggio predalle su piattabanda super		0.00 m 0 m
Copriferro ferri superiori:		4.00 cm
Copriferro ferri inferiori:		0.50 cm
Diametro ferri longitudinali superiori:		2.00 cm
Diametro ferri trasversali superiori:		2.00 cm

N.B.: i tagli massimi negativi sono calcolati ad una distanza dall'appoggio pari ad 1/4 della dimensione della piattabanda.

Analisi dei carichi di fase 1

Spessore totale soletta su sbalzi	$s_{cls,sbalzo} =$	0.38	m
Spessore totale soletta in campata	$s_{cls,camp} =$	0.00	m
Peso proprio predalle senza traliccio	$q_{dalla, NOtra} =$	0.39	kN/m
Peso proprio traliccio	$q_{\mathrm{tra}} =$	0.25	kN/m
Peso proprio predalle con traliccio	$q_{ m dalla} =$	0.64	kN/m
Peso proprio della soletta su sbalzi	$q_{cls,sbalzo} =$	10.02	kN/m
Peso proprio della soletta in campata	$q_{cls,camp} =$	0.52	kN/m
Carichi accidentali di getto	$q_{ m accid} =$	1.00	kN/m
Peso proprio veletta sbalzo + cordolo	$q_{\mathrm{veletta}} =$	9.70	kN

Caratteristiche di sollecitazione parziali allo SLU

Momento negativo da getto e relativa predalla sottostante	-8.94 kNm
Momento negativo da veletta	-15.06 kNm
Momento negativo da accidentali	-0.99 kNm
Momento negativo da predalla rimanente Taglio da getto e relativa predalla sottostante	0.00 kNm -15.55 kN
Taglio da veletta	-13.10 kN
Taglio da accidentali	-1.73 kN
Taglio da predalla rimanente	0.00 kN

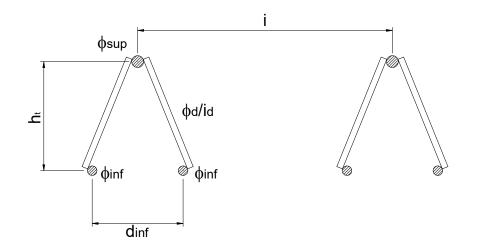
APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	<u></u>
Mandataria:	<u>Mandante:</u>					.,,,,,,,	,	
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAG					PAGINA		
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	40 di 110

Caratteristiche di sollecitazione allo S.L.U.

$$\begin{split} &\text{Momento negativo massimo sullo sbalzo:} & &M_{sbalzo} = &-24.99 \text{ kNm} \\ &\text{Momento positivo massimo in campata:} & &M_{campata} = &2.15 \text{ kNm} \\ &\text{Taglio a sinistra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,sx} = &-30.37 \text{ kN} \\ &\text{Taglio a destra dello sbalzo:} & &V_{sbalzo,dx} = &3.08 \text{ kN} \\ \end{split}$$

Caratteristiche tralicci

Altezza massima traliccio: $h_{\mbox{\scriptsize MAX}}$			23.0 cm
Altezza utile traliccio: h_t			23.0 cm
Distanza ferri inf: d _{inf}			8.6 cm
Diametro ferro sup: ϕ_{sup}	1	Φ	16 mm
Diametro ferro rinf. sup: φ_{sup}	0	Φ	0 mm
Diametro ferri rinf. inf: $\varphi_{\rm inf}$	0	Φ	0 mm
Diametro ferri inf: $\phi_{\rm inf}$	2	Φ	14 mm
Diametro diagonali: ϕ_d		Φ	1.2 cm
Interasse tralicci: i			40.0 cm
Interasse diagonali: i _d			20.0 cm



APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA: IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE						LUSE LE		
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014				
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	41 di 110

Verifica a momento negativo dei correnti dei tralicci - fase 2 di getto

M = -24.99 kNm

Numero di tralicci per ogni metro di soletta: 2.50

Momento flettente per ciascun traliccio: M = -10.00 kNm

Corrente superiore - Teso

Modulo di resistenza: $W_{sup} = 43.28 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{sup} = 2310 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Corrente inferiore - Compresso

Modulo di resistenza: $W_{inf} = 66.28 \text{ cm}^3$

Verifica di resistenza: $\sigma_{inf} = 1508 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_0 = 20.00 \text{ cm}$

 $\lambda = 0.84$

 $\Phi = 1.01$

 $\chi =$

 $\sigma_{\rm inf} = 1508 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Verifica a taglio delle diagonali dei tralicci

 $N_{diag} = 672 \text{ daN}$

Verifica di resistenza: $\sigma_{\text{diag}} = 594 \text{ daN/cm}^2$

Verifica di stabilità: $L_{diag} = 25.45 \text{ cm}$

 $\beta = 1$

 $L_0 = 25.45 \text{ cm}$

 $\lambda = 1.25$

 $\Phi = 1.54$

 $\chi = 0.41$

 $\sigma_{\text{diag}} = 1447 \text{ daN/cm}^2 < 3913 \text{ daN/cm}^2$

Portata residua diagonali: $\sigma_{\text{diag,res}} = 2466 \text{ daN/cm}^2$

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA: IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					LUSE LE			
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	42 di 110

4 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 2

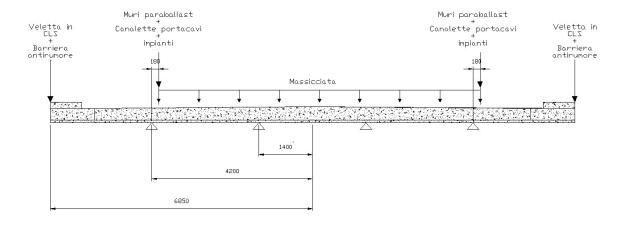
4.1 ANALISI DEI CARICHI

In questa fase la soletta è interamente reagente ed i carichi agenti sono i permanenti portati: i muretti porta-ballast, il ballast, l'armamento, le eventuali barriere fonoassorbenti. Per un'analisi dettagliata dei carichi considerata si rimanda alla relazione dell'impalcato a struttura mista.

Come già descritto nell'introduzione si considera a favore di sicurezza un discostamento tra l'asse dell'impalcato e l'asse dei binari come già considerato nel caso dell'impalcato in sezione mista acciaiocls da 40m. Per le verifiche si considera la situazione con il discostamento massimo, come indicato nella figura seguente.

Come definito nei precedenti paragrafi, si considera la sollecitazione derivante dalla seconda fase di getto come agente sull'armatura principale di soletta in corrispondenza degli appoggi sulle travi esterne.

Analisi dei carichi fase 2

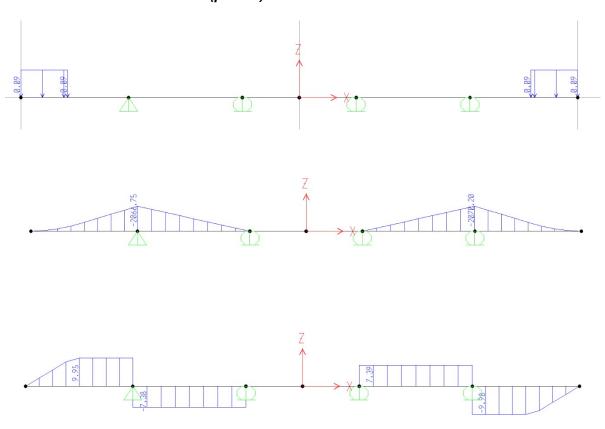


APPALTATORE:			I IN	FA FF	ROVIA	RIA NAPOI	L-R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	~! ~!
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	UTIVO	IVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGI					PAGINA	
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 43 di 1'						43 di 110		

4.2 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE

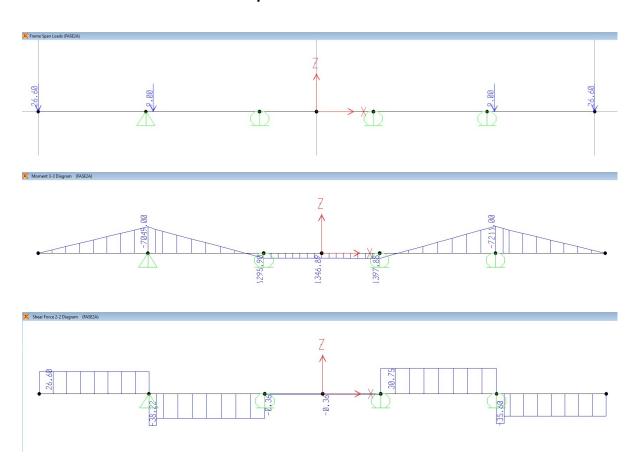
Nel seguito si riportano i diagrammi di sollecitazione indotti dai carichi permanenti di fase 2 all'interno della soletta distinguendo i casi di permanenti portati e ballast.

4.2.1 Permanenti strutturali (portati)



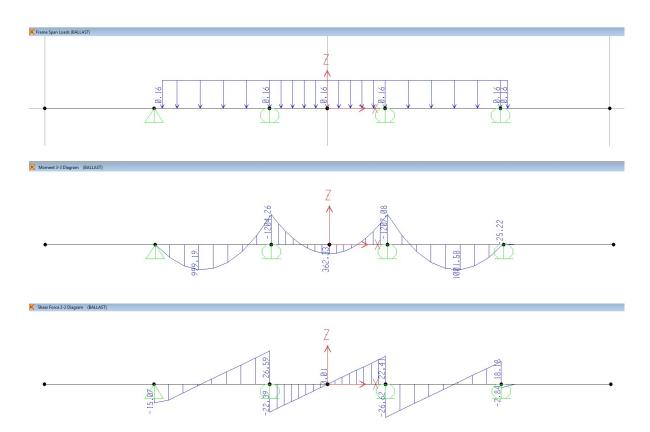
APPALTATORE:			LIN	FΔ FFI	2ROVIA	RIA NAPOI	I - R	\RI
Mandataria:	Mandante:				VIVO VIAI		_1 - D/	~! X!
SALINI IMPREGILO	SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. TRATTA NAPOLI-CANCELLO							
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
DELAZIONE DI CALCOLO COLETTA			IE4M	0 0 E 77	CI	VI 04 77 002	^	44 4: 440

4.2.2 Permanenti non strutturali portati



APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. ROCKSOIL S.p.A. PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO CODIFICA DOCUMENTO LOTTO REV. **PAGINA** IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 45 di 110 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL Α

4.2.3 Ballast



APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA: IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					LUSE LE			
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CULAL D.L. 422/2014 CONVERTITO IN LEGGE 464 / 2014					64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA								
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	46 di 110

5 CARATTERISTICHE DI SOLLECITAZIONE FASE 3

5.1 CARICHI DA TRAFFICIO FERROVIARIO

Le azioni da traffico considerate per il calcolo della soletta seguono gli stessi criteri già esposti all'interno della relazione dell'impalcato a sezione mista.

Ai fini delle verifiche locali della soletta si considera il solo treno di carico LM71 per il quale in corrispondenza degli assi da 250 kN si ottiene il maggiore carico di stribuito su una lunghezza unitaria della stessa.

Infatti per la distribuzione longitudinale dei carichi si ha:

SW2: $q_v = 150 \alpha = 150 \text{ kN/m}$

LM71 (distribuito): $q_v = 80 \cdot \alpha/1,6 = 88 \text{ kN/m}$

LM71 (concentrato): $q_v = 250 \cdot \alpha/1,6 = 171,9 \text{ kN/m}$

5.1.1 Coefficienti dinamici

Secondo quanto riportato al paragrafo 2.5.1.4.2 del Manuale di progettazione delle opere civili di RFI, che riprende il par. 5.2.2.3.3 del DM 14.1.2008, il coefficiente dinamico adottato è stato riferito al caso di linee con normale standard manutentivo:

$$\Phi_{3} = \frac{2.16}{\sqrt{L_{\Phi}} - 0.2} + 0.73$$
 (limitazione del coefficiente dinamico tra 1 e 2)

Di seguito si riporta il calcolo del coefficiente dinamico per la soletta:

$$i_{trave} = 2.8 \text{ m}$$

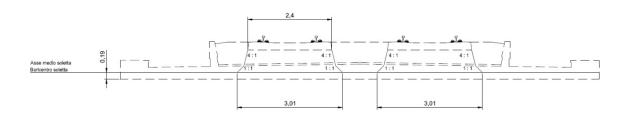
$$L_{\phi} = 3 \times 2.8 \text{ m} = 8.4 \text{ m}, \quad \varphi_3 = [2,16/(8.4^{\circ}0.5 - 0,20)] + 0.73 = 1.53$$

Per la stima della lunghezza caratteristica si è seguito quanto indicato nella tabella 2.5.1.4.2.5.3-1 per il caso 4.1: solette superiori di impalcati nella direzione trasversale alle travi principali $L\phi$ = tre volte la luce della soletta.

APPALTATORE:			I IN	FA FF	RROVIA	RIA NAPOI	I - B/	4RI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA: IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE								
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 47 di 110						47 di 110		

5.1.2 Ripartizione trasversale del carico da traffico

Trasversalmente il carico assiale del treno si considera ripartito con schema a trave continua su 4 appoggi; in accordo con le istruzioni RFI (par 2.5.1.4.1.4 – RFI DTC SI PS MA IFS 001 A) la distribuzione trasversale del carico adottata è la seguente:

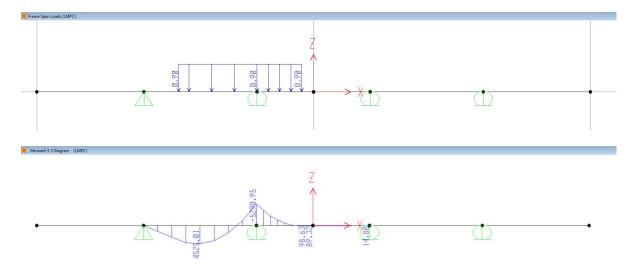


5.1.3 Schemi di carico – LM71 concentrato

Il modello di carico LM71può essere soggetto a un eccentricità accidentale di 8 cm, inoltre per per il calcolo dell'eccentricità si tiene conto anche dell'eccentricità del baricentro dovuto al rialzo presente del binario. Questo effetto si considera agente solo dal lato interno curva.

A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per i casi di modello di carico LM71 concentrato su binario pari.

Carico concentrato binario pari centrato:

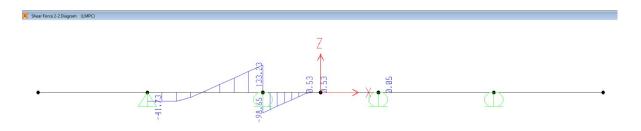


DDGGETTG EGEGLITI		-
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.
Mandataria:	Mandante:	
PROGETTISTA:		
SALINI IMPREGILO S.	p.A. ASTALDI S.p.A	
Mandataria:	Mandante:	
APPALTATORE:		

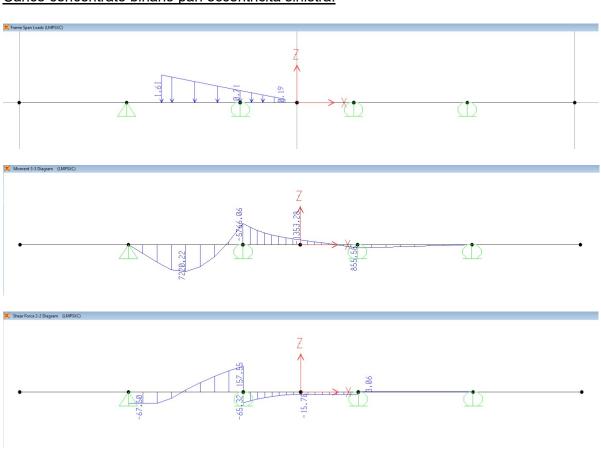
LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI TRATTA NAPOLI-CANCELLO

IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014



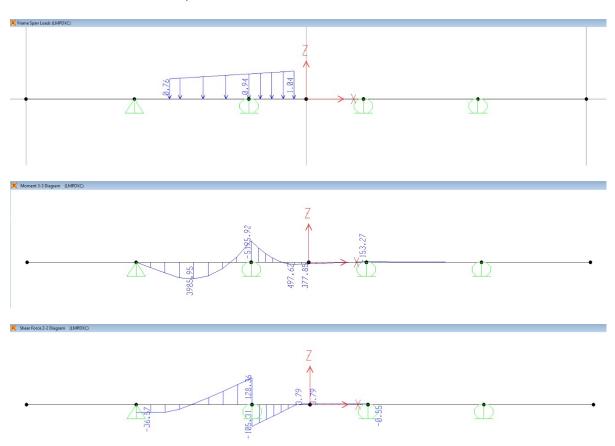


Carico concentrato binario pari eccentricità sinistra:



APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOI	L-R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	~! ~!
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	_COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	49 di 110

Carico concentrato binario pari eccentricità destra:

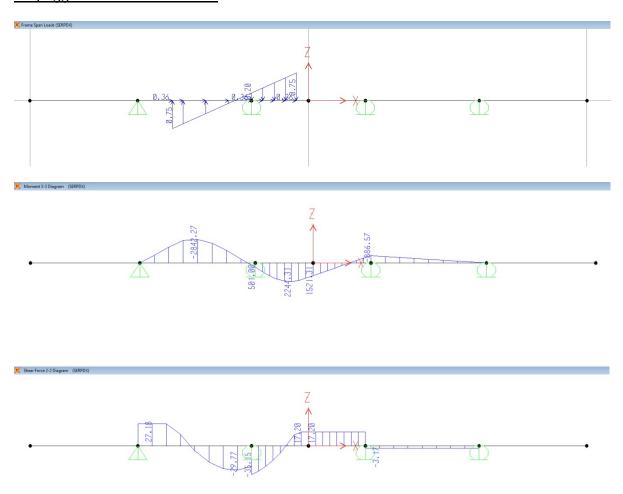


APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - R/	\RI
Mandataria:	Mandante:				1110 1171		_, _,	
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
				NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 50 di 110					50 di 110			

5.1.4 Serpeggio

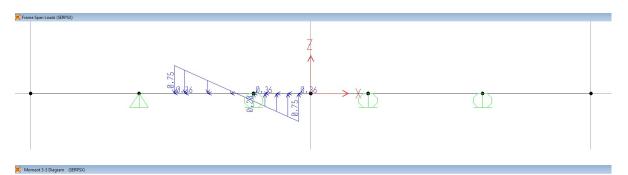
A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per il caso di serpeggio di un LM71 sul binario pari.

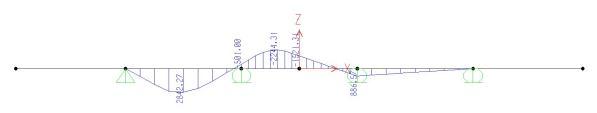
Serpeggio binario verso destra:

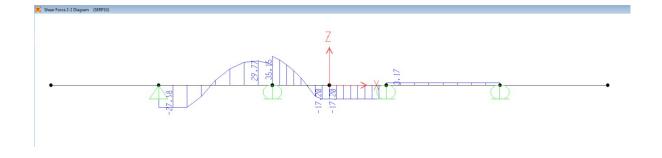


APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 ROCKSOIL S.p.A. SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. PROGETTO CODIFICA PROGETTO ESECUTIVO LOTTO DOCUMENTO REV. **PAGINA** IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 51 di 110 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL Α

Serpeggio binario verso sinistra:



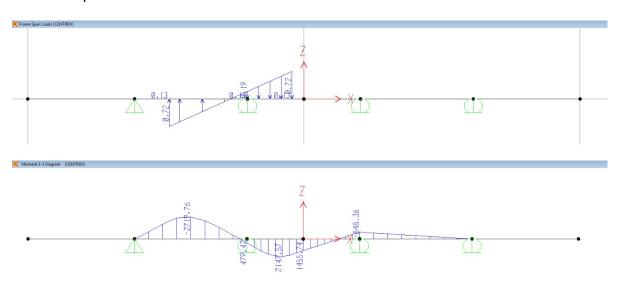


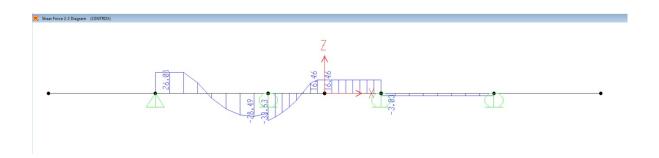


APPALTATORE:			I IN	FΔ FFI	ROVIA	RIA NAPOI	L-R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:							~1 <1
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	52 di 110

5.1.5 Centrifuga

A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per il caso di centrifuga di un LM71 sul binario pari.





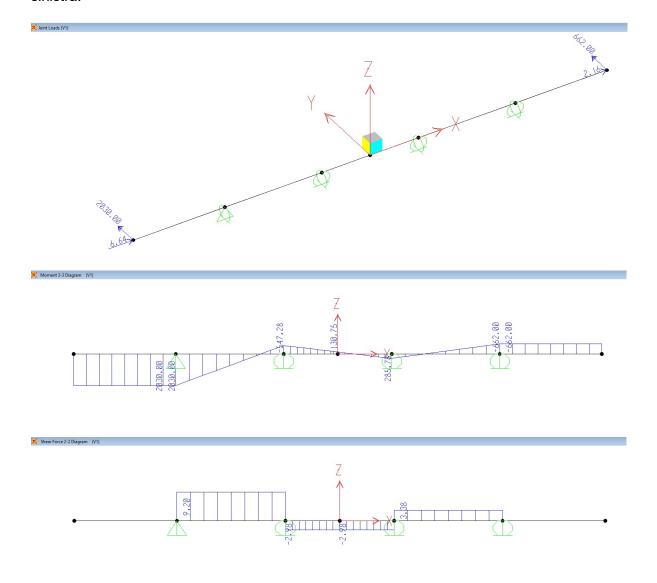
APPALTATORE:			LIN	FΔFFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ARI
Mandataria:	Mandante:				VIAI		_1 - 07	71 XI
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATT	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVΟ		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.Z						VI.01.77.002	Α	53 di 110

5.2 CARICHI DA VENTO

Per la definizione dell'azione da vento sulla soletta si seguono gli stessi criteri già esposti nella relazione dell'impalcato in sezione mista. Il carico da vento agente sul convoglio viene ripartito sulla soletta attraverso lo stesso criterio utilizzato per i carichi da traffico.

5.2.1 Vento sulle barriere

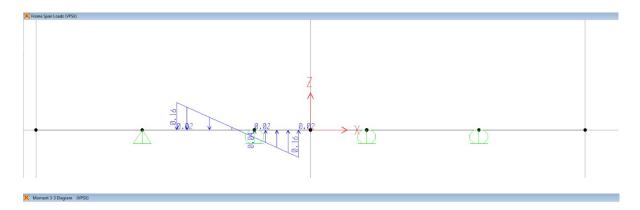
A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per il caso di vento proveniente da sinistra.

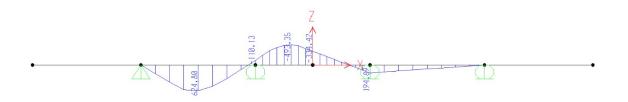


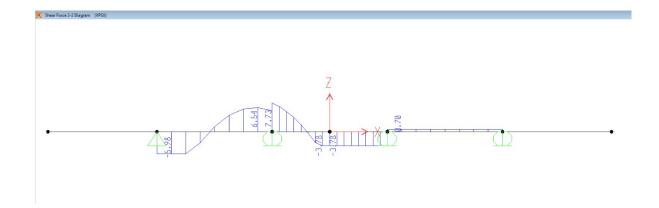
APPALTATORE:			LIN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	4RI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA: IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					LUSE LE			
Mandataria:	Mandante:		OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI					RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA								
RELAZIONE DI CAL	.COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	54 di 110

5.2.2 Vento su stesa di carico

A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per il caso di vento proveniente da sinistra agente sul treno posto sul binario pari.







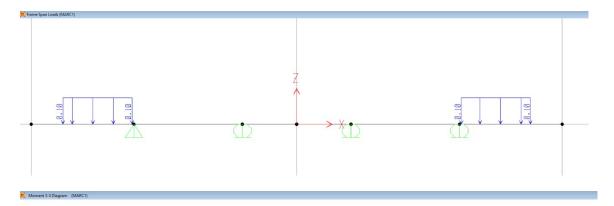
APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI TRATTA NAPOLI-CANCELLO					-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	Λ.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	55 di 110

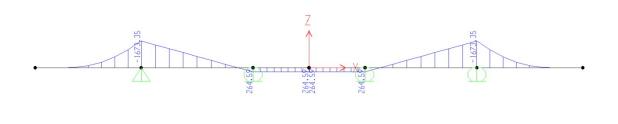
5.3 CARICHI SUI MARCIAPIEDI

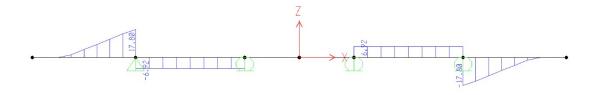
Si considera un carico: q_M = 10 kN/mq. Tale carico non deve essere incrementato del coefficiente dinamico ϕ , né essere considerato contemporaneamente ai carichi sui binari. Si considerano i tre casi:

- c.d.c. 1 Carico da manutenzione su entrambi i marciapiedi
- c.d.c. 2 Carico da manutenzione su marciapiedi lato sinsitro
- c.d.c. 3 Carico da manutenzione su marciapiede lato destro

A titolo di esempio, di seguito si riportano le sollecitazioni per solo per il primo caso.







APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	∆RI
Mandataria:	Mandante:							~1 <1
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	56 di 110

5.4 CARICHI ECCEZIONALI

5.4.1 Deragliamento al di sopra del ponte

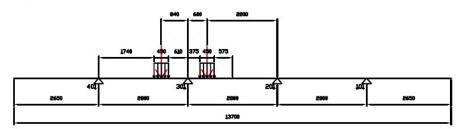
Per il dimensionamento della soletta si considera la condizione di carico eccezionale dovuto al deragliamento di un treno al di sopra del ponte. Per la definizione delle condizioni di carico da considerare si segue quanto indicato al capitolo 2.5.1.5.1 del manuale di progettazione RFI (RFI DTC SI PS MA IFS 001 A).

Essendo il carico di deragliamento applicabile in determinate zone della soletta in funzione della distanza dall'asse del binario, si considerano i casi applicazione dei carico che in funzione delle linee di influenza di una trave su tre campate produce gli effetti maggiori per il taglio e il momento.

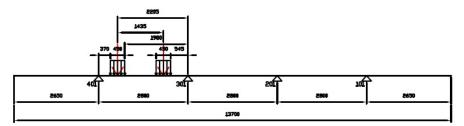
1.1.1.9 Caso 1

Condizioni di carico considerate:

Deragliamento caso 1 bin P - Massimo momento flettente negativo

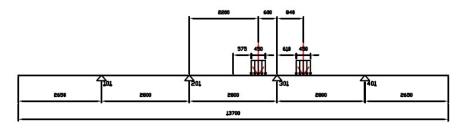


Deragliamento caso 1 bin P - Massimo momento flettente positivo

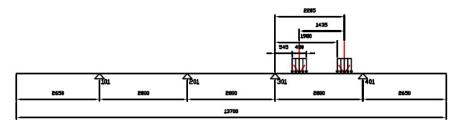


APPALTATORE:	Manudanta		LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOI	_I - B/	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>							
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESEC		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA	
RELAZIONE DI CAI	RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0 0 F 77	CI	VI 01 77 002	Δ	57 di 110

Deragliamento caso 1 bin D - Massimo momento flettente negativo

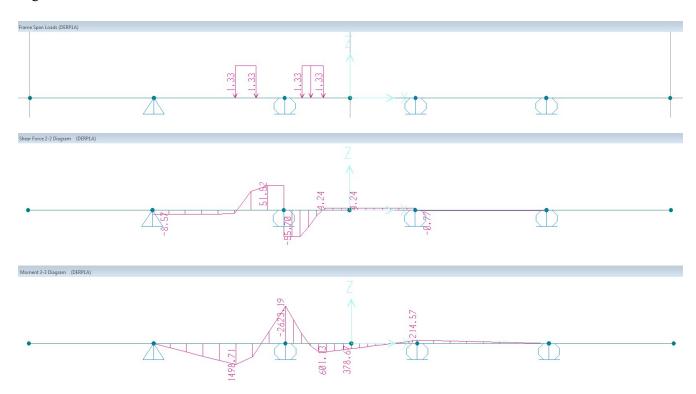


Deragliamento caso 1 bin $\mathbb D$ - Massimo momento flettente positivo



APPALTATORE:			LIN	FA FF	RUVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI TRATTA NAPOLI-CANCELLO					-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	Λ.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	58 di 110

A titolo di esempio si riportano le sollecitazioni del deragliamento caso 1 binario pari che massimizza il momento negativo.

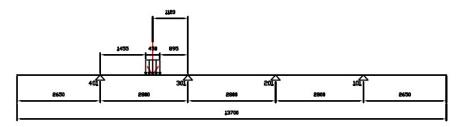


APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I.B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	***
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	59 di 110

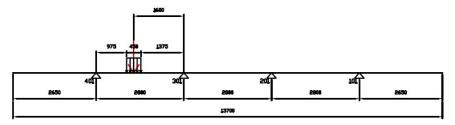
1.1.1.10 Caso 2

Condizioni di carico considerate:

Deragliamento caso 2 bin P - Massimo momento flettente negativo

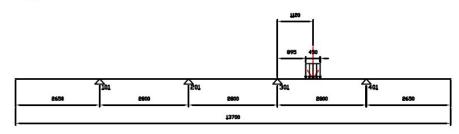


Deragliamento caso 2 bin P - Massimo momento flettente positivo

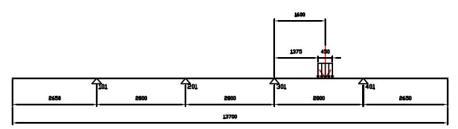


APPALTATORE:			LIN	FΔFFF	ROVIA	RIA NAPOL	L-R	ARI
Mandataria:	Mandante:				NO VIAI		_1 - D/	71 XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CA	LCOLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	60 di 110

Deragliamento caso 2 bin D - Massimo momento flettente negativo

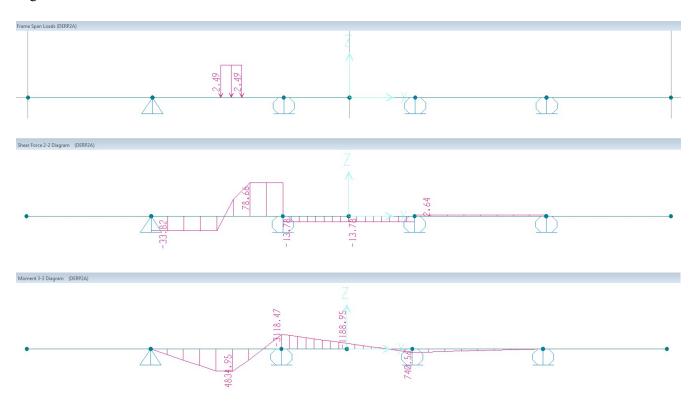


Deragliamento caso 2 bin D - Massimo momento flettente positivo



APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_1 - 07	-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	Λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA		
RELAZIONE DI CAI	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	61 di 110		

A titolo di esempio si riportano le sollecitazioni del deragliamento caso 2 binario pari che massimizza il momento negativo.



APPALTATORE:			I IN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOI	I-B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				., ., ., .,		,	
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE	
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PA					PAGINA			
RELAZIONE DI CAI	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	62 di 110		

6 VALUTAZIONE EFFETTI GLOBALE

Nel modello globale per l'analisi dell'impalcato sono stati inseriti, tra le travi principali oltre ai traversi costituiti dai diaframmi metallici, elementi trasversali soletta di collegamento; a tali elementi viene attribuita la rigidezza della soletta in cls nelle varie fasi. All'interno dei cassoni, inoltre, sono stati inseriti traversi per modellare il comportamento torsio-rigido dei cassoni.

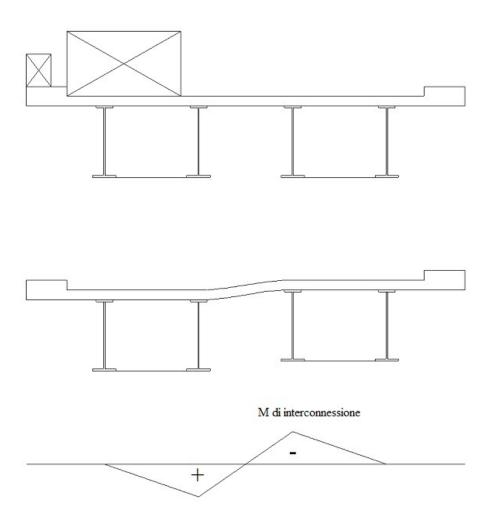
Questi elementi di collegamento modellano l'effettiva ripartizione trasversale che avviene nel ponte per effetto sia della soletta che dei diaframmi. Proprio per questa azione di ripartizione questi elementi sono tanto più sollecitati quanto più aumenta l'eccentricità dei carichi.

A causa del comportamento torsio-rigido dei due cassoni i campi di soletta che si trovano al loro interno subiscono un'inflessione trascurabile. Al contrario per quanto riguarda il campo di soletta compreso tra i due cassoni, nel caso di carichi verticali molto eccentrici, i momenti flettenti che si hanno non sono a priori trascurabili.

Nella figura seguente è mostrata la deformata della soletta e l'andamento del momento flettente. Come si può riscontrare tale andamento è lineare con massimo e minimo in corrispondenza delle due travi.

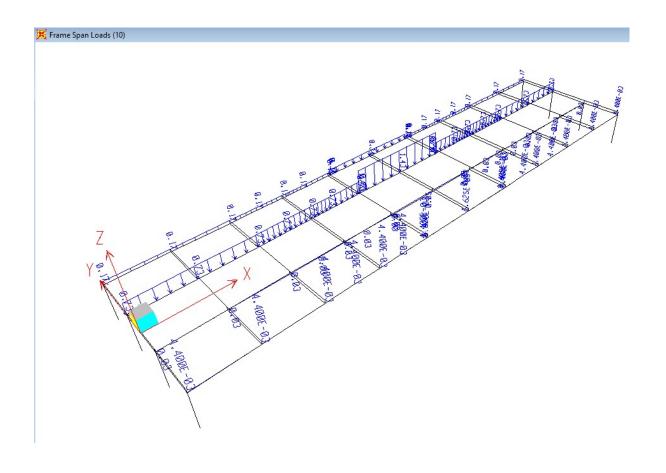
In particolare si fa notare come il massimo momento negativo si trovi dalla parte opposta a dove è applicato il carico.

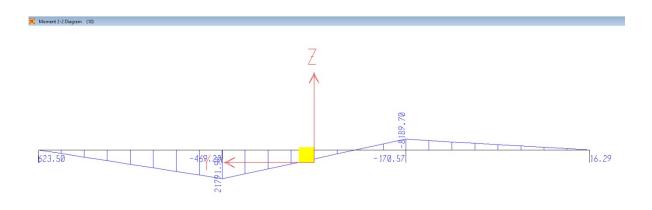
APPALTATORE:			LIN	EV EE		RIA NAPOL	L B/	\DI
Mandataria:	Mandante:		Liiv		VIVO VIAI	VIA NAFOL	_1 - D/	-11 X I
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L .	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO			PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	63 di 110



Si riporta di seguito l'andamento delle sollecitazioni dell'elemento soletta all'interno del modello globale caricato con un carico squilibrato, a titolo di esempio si considera un LM71 su binario pari:

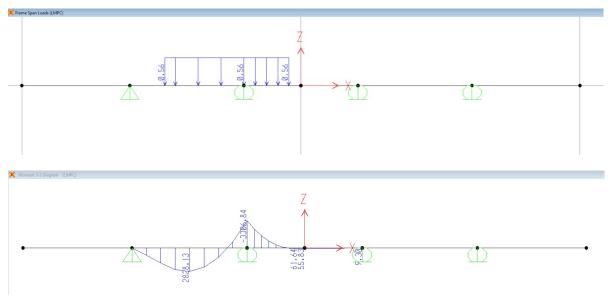
APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I.B	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>				1110 1171		_, _,	****
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	64 di 110





Il calcolo della soletta è stato condotto per l'analisi locale con lo schema di trave continua. Per la stessa condizione di carico l'andamento del momento flettente è quello mostrato nella figura seguente.

APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	65 di 110



Come si può notare, il campo di soletta centrale, non essendo direttamente caricato, ha anch'esso un momento flettente ad andamento lineare, ma dai segni invertiti rispetto al diagramma ottenuto nell'analisi con il modello globale.

Si fa notare che i valori dei momenti flettenti globali e locali sono di segno contrario e quindi la loro somma condurrebbe a valori di verifica inferiori a quelli presi in esame. Considerare i due effetti separatamente risulta pertanto a favore di sicurezza.

In definitiva le verifiche effettivamente condotte si riferiscono alla condizione peggiore delle due considerate.

APPALTATORE:			l IN	FA FF	RROVIA	RIA NAPOI	I-B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						,	
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE	
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAI					PAGINA			
RELAZIONE DI CAI	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	66 di 110		

Di seguito si riportano gli inviluppi dei valori minimi e massimi del momento flettente ponderati a SLU e SLE condizione rara ottenuti considerando gli elementi soletta dal modello globale e riportati alla larghezza di 1 m:

Elemento soletta tra travi interne:

Inviluppo SLU	M [kNcm/m]
Massimo momento flettente	15924
Minimo momento flettente	-9915

Inviluppo SLE rara	M [kNcm/m]
Massimo momento flettente	11239
Minimo momento flettente	-7174

APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGIN					PAGINA			
RELAZIONE DI CAL	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	67 di 110		

7 AZIONI DI VERIFICA

In accordo con il capitolo 2 e 5 del NTC2008 e il paragrafo 2.5.1.8 del Manuale di progettazione delle opere civili RFI si definiscono le seguenti combinazioni di:

• Combinazione rara (SLE):

SLE rara GR1M3:

Fase 1b* x 1 + Fase II x 1 + Ballast x 1 + Traffico**. x 1 (0) + Vento. x 0.6 (0)

RARA_GR1							
ELEMENTI	M3 [kNm/m]						
ELEVIENII	max	min					
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	12	-125					
Campata esterna L = 2.80 m	107	-125					
Campata interna L = 2.80 m 60 -85							

SLE_rara_WM3:

Fase 1b* x 1 + Fase II x 1 + Ballast x 1 + Vento. x 1 (0) + Traffico**. x 0.8 (0)

RARA_VENTO					
ELEMENTI	M3 [kNm/m]				
	max	min			
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	20	-107			
Campata esterna L = 2.80 m	100	-107			
Campata interna L = 2.80 m	53	-73			

SLE_rara_ManM3:

Fase 1b* x 1 + Fase II x 1 + Ballast x 1 + Manutenzione x 1 (0) + Vento. x 0.6 (0)

RARA_MANUTENZIONE					
ELEMENTI	M3 [kNm/m]				
	max	min			
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	12	-121			
Campata esterna L = 2.80 m	9	-121			
Campata interna L = 2.80 m	23 -85				

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	۵RI
Mandataria:	Mandante:				_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE	
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	IINTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	68 di 110

Le massime sollecitazioni allo SLE combinazione Rara sono riportate nella seguente tabella:

MASSIMI e MINIMI_RARA						
	M3 [kNm/m]					
ELEMENTI	max	min				
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	20	-125				
Campata esterna L = 2.80 m	107	-125				
Campata interna L = 2.80 m	60	-85				

• combinazione quasi permanente(SLE):

SLE_qpM3:

Fase 1b* x 1 + Fase II x 1 + Ballast x 1

QUASI PERMANENTE					
ELEMENTI	M3 [k	Nm/m]			
ELEMIENTI	max	min			
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	0	-121			
Campata esterna L = 2.80 m	4	-121			
Campata interna L = 2.80 m	17	-12			

• combinazione A1 STR (SLU):

SLU_GR1M3/V2:

Fase 1b* x 1.35 (1) + Fase II x 1.5 (0)+ Ballast x 1.5 (1) + Traffico** x1.45 (0)+ Vento.x1.5x 0.6 (0)

SLU_GR1 M3/V2							
ELEMENTI	M3 [kN	[m/m]	V2 [kN/m]				
ELEWIENII	max	max min		min			
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	18	-142	53	-71			
Campata esterna L = 2.80 m	180	-142	317	-257			
Campata interna L = 2.80 m	88	-41	303	-284			

APPALTATORE:			I IN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOI	1 - B4	∆RI
Mandataria:	Mandante:						_1 - Dr	7171
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	.COLO SOLETTA		IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 69 di 110				69 di 110	

SLU_WM3/V2:

Fase 1b* x 1.35 (1) + Fase II x 1.5 (0)+ Ballast x 1.5 (1) + Vento.x1.5 (0) + Traffico** x1.45x0.8 (0)

SLU_WM3/V2							
ELEMENTI	M3 [k]	Nm/m]	V2 [kN/m]				
	max	min	max	min			
Sbalzo L = 2.65 m	30	-146	53	-71			
Campata esterna L = 2.80 m	151	-146	267	-227			
Campata interna L = 2.80 m	79	-107	270	-241			

SLU ManM3/V2:

Fase 1b* x 1.35 (1)+Fase II x 1.5(0)+Ballast x 1.5(1)+Manutenzione x1.45 (0)+ Vento.x1.5x 0.6 (0)

• combinazione eccezionale E (SLU):

SLU EccM3:

Fase 1b* x 1 + Fase II x 1 + Ballast x 1 + Deragliamento. x 1

SLU_ManM3/V2							
ELEMENTI	M3 [kN	m/m]	V2 [kN/m]				
	max	min	max	min			
Sbalzo L = 2.65 m	18	-168	80	-98			
Campata esterna L = 2.80 m	20	-168	103	-107			
Campata interna L = 2.80 m	34	-24	65	-50			

Note:

I valori tra parentesi nell'espressione di sopra vanno assunti quando l'azione risulta favorevole nei confronti della verifica che si sta svolgendo

**Traffico corrisponde alla combinazione di carico di gruppo 1 in accordo con quanto già definito nella relazione dell'impalcato comprendenti già i rispettivi coefficienti dinamici e di adattamento

^{*}Fase 1b corrisponde al modello trasversale caricato con le azioni derivanti dalla seconda fase di getto dello sbalzo, queste azioni nella parte a sbalzo non ancora gettata sono sostenute dal traliccio, invece nella restante parte sollecitano la soletta già maturata

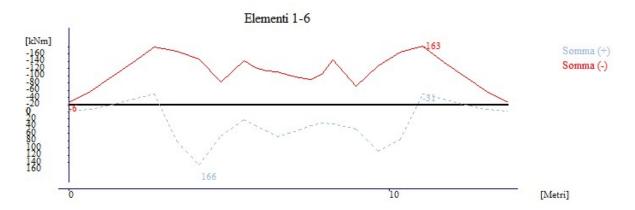
APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 ROCKSOIL S.p.A. SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. **PAGINA** 70 di 110 IF1M 0.0.E.ZZ VI.01.77.002 RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA CL

MASSIMI/MINIMI SLU							
ELEMENTI	M3 [k]	Nm/m]	V2 [kN/m]				
	max	min	max	min			
Sbalzo $L = 2.65 \text{ m}$	30	-168	37	-98			
Campata esterna L = 2.80 m	180	-168	103	-257			
Campata interna L = 2.80 m	88	-107	65	-284			

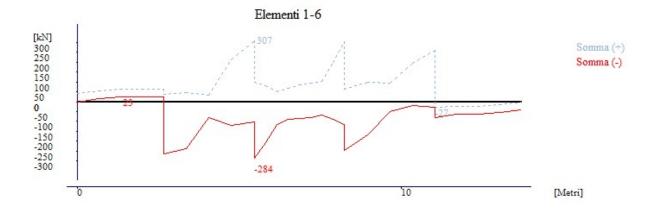
APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	\RI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>				1110 1171		_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A		TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA				PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	71 di 110

7.1 SOLLECITAZIONI MASSIME COMBINATE SLU

Di seguito si riportano gli inviluppi delle sollecitazioni per le condizioni di carico sopra riportate. SLU_GR1M3 (momento massimo):

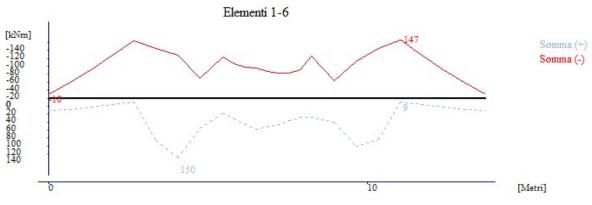


SLU_GR1V2 (taglio massimo):

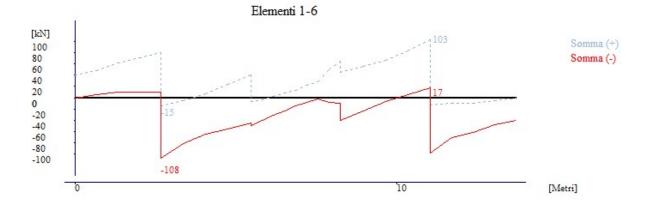


APPALTATORE:			LIN	EA FEF	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE	
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	IVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	72 di 110

SLU_WM3 (momento massimo):

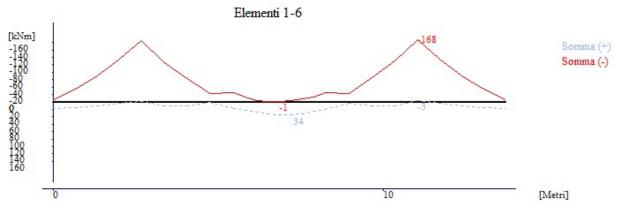


SLU_WV2 (taglio massimo):

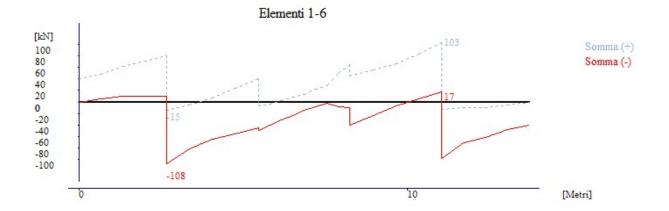


APPALTATORE:			LIN	EA FEF	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		IRAII	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	IVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	73 di 110

SLU_ManM3 (momento massimo):

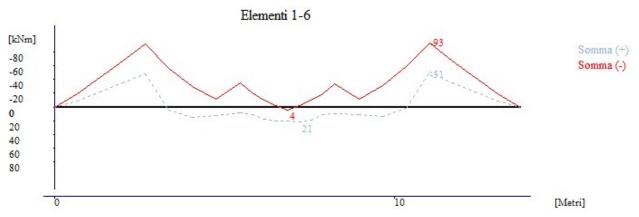


SLU_ManV2 (taglio massimo):

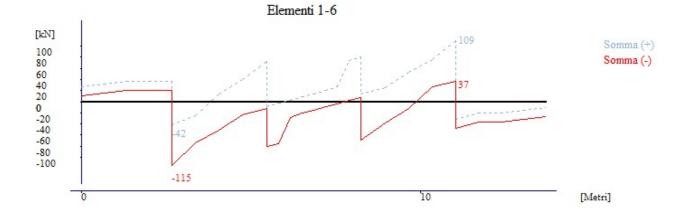


APPALTATORE:			LIN	EA FEF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		IRAII	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INCI	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	IVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	74 di 110

SLU_EccM3 (momento massimo):



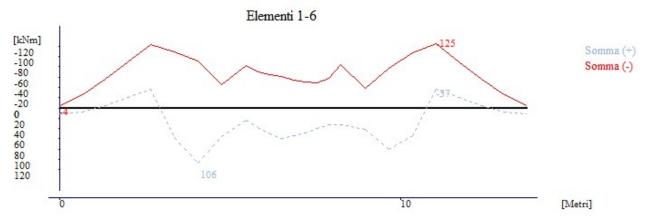
SLU_EccV2 (taglio massimo):



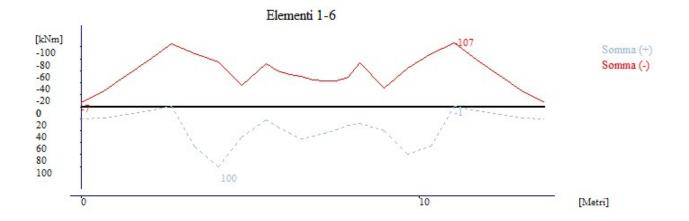
APPALTATORE:			LIN	EA FEF	RROVIA	RIA NAPOL	_I - B <i>A</i>	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>			TDATI	A NADO	NI CANCE		
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		IKAII	ANAPO	LI-CANCE	LLU	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INCI	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:				•	MBITO DEGL		
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	75 di 110

7.2 SOLLECITAZIONI MASSIME COMBINATE SLE

SLE_rara_GR1M3 (momento massimo):

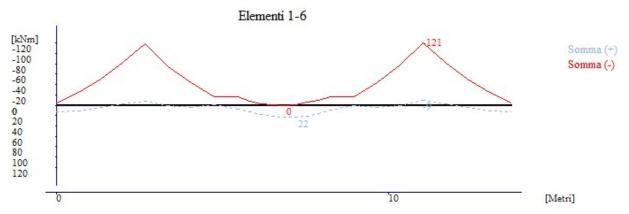


SLE_rara_WM3 (momento massimo:

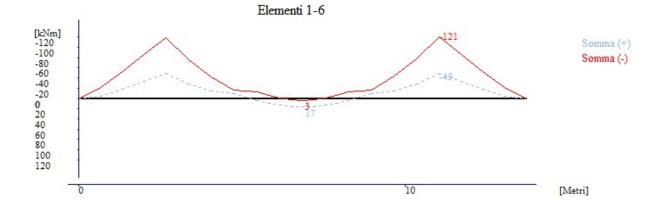


APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	∆RI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>					_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	76 di 110

SLE_rara_ManM3 (momento massimo):



SLE_qpM3(momento massimo):



APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	77 di 110

8 VERIFICHE AGLI SLE

Le verifiche a stato limite di esercizio per la soletta riguardano l'apertura delle fessure e il controllo dello stato tensionale del calcestruzzo e acciaio.

Seguendo quanto indicato dalle NTC2008 (par. 4.1.2.2.4) e dal Manuale di progettazione delle opere civili RFI (par. 2.5.1.8.3.2) le verifiche a SLE per la soletta in calcestruzzo armato si traducono nelle seguenti condizioni:

- verifica delle aperture delle fessure in condizioni di stato limite di esercizio in condizione rara, limitando le stesse a un valore di w1 = 0.2 mm (ipotesi di condizioni ambientali aggressive e molto aggressive)
- verifica le tensioni di compressione nel calcestruzzo, limitandole a 0,55fck in condizione SLE rara e 0.4 fck in condizione SLE quasi permanente
- verifica le tensioni di trazione nell'acciaio, limitandole a 0,75fyk in condizione SLE rara

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:		\		_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L .		TRATT	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	78 di 110

8.1 SBALZO

8.1.1 Verifiche a fessurazione

Sezione a Momento Negativo		
Dimensioni della sezione di calcolo		
Altezza totale Altezza utile Larghezza di calcolo Area Acciaio teso Area Acciaio compresso	h= d= b= As= As'=	38 cm 32 cm 100 cm 25.75 cm ² 25.75 cm ²
lembo superiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$		
lembo inferiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$ Calcestruzzo	Rck =	400 daN/cm ²
Copriferro teso (da baric arm tesa) Copriferro compresso (da baric arm compr)	c= d'=	6 cm 6 cm
Momento sollecitante comb. frequente Momento sollecitante comb. Quasi permanente	Mf Mq.p.	125.00 kN m 0.00 kN m
asse neutro (distanza dal bordo compresso)	χ=	11.07 cm
Momento di inerzia della sezione omog.	Ji=	224336 cm ⁴
Area omogeneizzata	Ai=	1879.3 cm ²

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	79 di 110

Verifica a flessione

Tensione di prima fessurazione

Tensione nell'acciaio teso 1640.8 daN/cm² $\sigma s r =$ Verifica di combinazione frequente: Tensione nel calcestruzzo -61.7 daN/cm² σcII= Tensione nell'acciaio teso - fase 1 0 daN/cm² $\sigma s_1 II =$ Tensione nell'acciaio teso - fase 2 + fase 3 1749.4 daN/cm² $\sigma s_{2-3}II=$ Tensione nell'acciaio teso - complessiva 1749.4 daN/cm² $\sigma s II =$ Tensione nell'acciaio compresso -423.7 daN/cm² $\sigma s'II =$

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	\RI
Mandataria:	Mandante:				1101171		_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A			TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	80 di 110

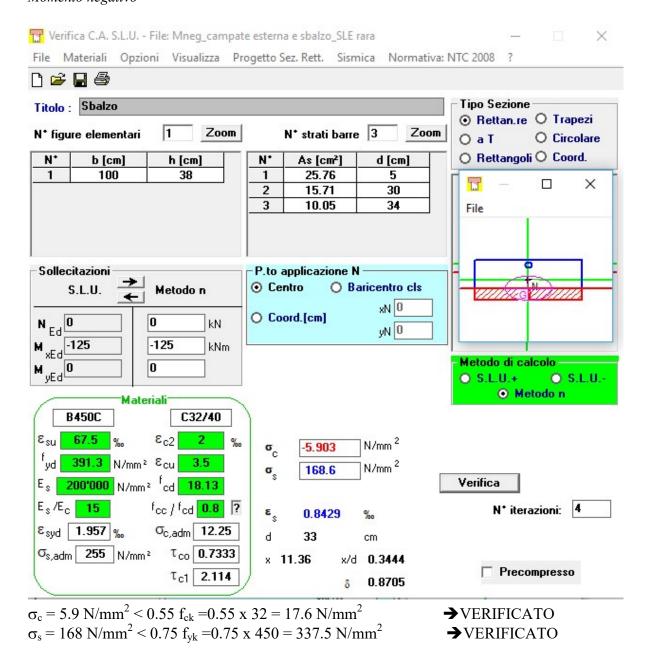
Verifiche allo stato limite di apertura delle fess	ure		
diametro medio barre tese	$\Phi t =$	1.81 cn	1
interasse medio barre tese	fc =	10.00 cn	ı
diametro medio barre compresse	$\Phi t =$	1.81 cn	ı
interasse medio barre compresse	fc =	10.00 cn	ı
baric. sez.fess.dal lembo inferiore	ygf =	11.07 cn	1
baric. sez. int. reag. dal lembo inf.	yg =	19.00 cn	ı
asse neutro x	yn =	11.07 cm	ı
braccio coppia interna	z=	28.31 cn	ı
Momento d'inerzia sezione fess.	If =	224336 cn	n4
Momento d'inerzia sez.inter.reag.	Ii=	587809 cm	14
Momento di prima fess. a fless.	M1f=	11724 da	Nm
Momento di prima fess. a traz.	M1t =	9770 da	Nm
Momento di formaz. fessure	Mff =	6948 da	Nm
	beff=	100 cn	ı
	deff=	13.47 cm	ı
Area efficace	Aeff=	1347 cn	²
Verifica combinazione rara			
in condizioni ambientali aggressive/molto aggressive	k2 =	0.4	
	k3 =	0.125	
	$\beta 1 =$	1	
	β2 =	0.5	
Distanza media tra le fessure	srm=	16.92 cn	1
Deformazione media nel c.l.s		esm=	0.000476
APERTURA MEDIA DI FESSURA		Wm =	0.08 mm
VA LORE DI CONFRONTO		W1 =	0.20 mm
APERTURA CARATTERISTICA DI FESSURA		Wk =	0.14 mm
VERIFICA SODDISFATTA IN QUANTO Wk < W1			

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	\RI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	81 di 110

8.1.2 Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio

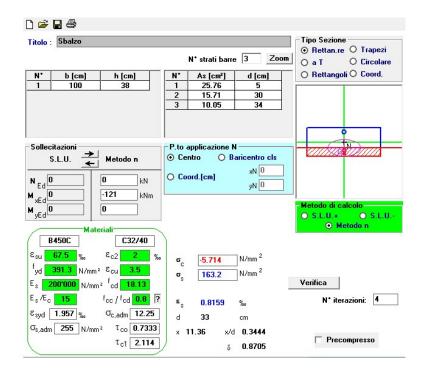
SLE - Combinazione rara

Momento negativo



APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOL	_I - B/	λRI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>		TRATTA NAROUL CANCELLO					
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	A.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE					
Mandataria:	Mandante:				•	MBITO DEGL		
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVΟ		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	82 di 110

SLE - Combinazione quasi permanente



 $\sigma_c = 5.71 \ N/mm^2 < 0.40 \ f_{ck} = \! 0.40 \ x \ 32 = 12.8 \ N/mm^2$

→VERIFICATO

APPALTATORE:			LIN	FA FE	RUVIA	RIA NAPOL	I - R/	\RI
Mandataria:	Mandante:				UI VIAI		_1 - 67	-XI XI
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	83 di 110

8.2 CAMPATA ESTERNA

8.2.1 Verifiche a fessurazione

Sezione a Momento Negativo		
Dimensioni della sezione di calcolo		
Altezza totale Altezza utile	h= d=	38 cm 32 cm
Larghezza di calcolo	b=	100 cm
Area Acciaio teso	As=	25.75 cm^2
Area Acciaio compresso	As'=	25.75 cm ²
lembo superiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$		
lembo inferiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$		
Calcestruzzo	Rck=	400 daN/cm ²
Copriferro teso (da baric arm tesa)	c=	6 cm
Copriferro compresso (da baric arm compr)	d'=	6 cm
Momento sollecitante comb.frequente	Mf	125.00 kN m
Momento sollecitante comb. Quasi permanente	Mq.p.	0.00 kN m
asse neutro (distanza dal bordo compresso)	Х=	11.07 cm
Momento di inerzia della sezione omog.	Ji=	224336 cm ⁴
Area omogeneizzata	Ai=	1879.3 cm ²

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	84 di 110

Verifica a flessione		
Tensione di prima fessurazione		
Tensione nell'acciaio teso	σsr=	1640.8 daN/cm ²
	051	1010.0 441 (011
Verifica di combinazione frequente: Tensione nel calcestruzzo		
Tensione nei caicestruzzo	σcII=	-61.7 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 1	341	
	$\sigma s_1 II =$	0 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 2 + fase 3		
	σs2-3II=	1749.4 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - complessiva	σsII=	1749.4 daN/cm ²
	0311	1715.1 dar (Cili
Tensione nell'acciaio compresso		2
	σs'II=	-423.7 daN/cm ²

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ARI
Mandataria:	Mandante:				_			-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	85 di 110

Verifiche allo stato limite di apertura delle f	fessure		
diametro medio barre tese	$\Phi t =$	1.81	cm
interasse medio barre tese	fc =	10.00	cm
diametro medio barre compresse	$\Phi t =$	1.81	cm
interasse medio barre compresse	fc =	10.00	cm
baric. sez.fess.dal lembo inferiore	ygf =	11.07	cm
baric. sez. int. reag. dal lembo inf.	yg =	19.00	cm
asse neutro x	yn =	11.07	cm
braccio coppia interna	\mathbf{z} =	28.31	cm
Momento d'inerzia sezione fess.	If =	224336	cm4
Momento d'inerzia sez.inter.reag.	Ii=	587809	cm4
Momento di prima fess. a fless.	M1f =	11724	daN m
Momento di prima fess. a traz.	M1t =	9770	daN m
Momento di formaz. fessure	Mff =	6948	daN m
	beff=	100	cm
	deff=	13.47	cm
Area efficace	Aeff=	1347	cm ²
Verifica combinazione rara			
in condizioni ambientali aggressive/molto aggressive	k2 =	0.4	
	k3 =	0.125	
	$\beta 1 =$	1	
	β2 =	0.5	
Distanza media tra le fessure	srm=	16.92	cm
Deformazione media nel c.l.s		es m=	0.000476
APERTURA MEDIA DI FESSURA		Wm =	0.08 mm
VA LORE DI CONFRONTO		W1 =	0.20 mm
APERTURA CARATTERISTICA DI FESSURA		Wk =	0.14 mm
VERIFICA SODDIS FATTA IN QUANTO Wk < W1			

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:		\		_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	86 di 110

Sezione a Momento Positivo	
Dimensioni della sezione di calcolo	
Altezza totale	h= 38 cm
Altezza utile	d= 32 cm
Larghezza di calcolo	b= 100 cm
Area Acciaio teso	$As = 25.75 \text{ cm}^2$
Area Acciaio compresso	As'= 25.75 cm ²
lembo superiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$	
lembo inferiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$	
Calcestruzzo	$Rck = 400 \text{ daN/cm}^2$
Copriferro teso (da baric arm tesa)	c= 6 cm
Copriferro compresso (da baric arm compr)	d'= 6 cm
Momento sollecitante comb.frequente	Mf 107.00 kN m
Momento sollecitante comb. Quasi permanente	Mq.p. 0.00 kN m
asse neutro (distanza dal bordo compresso)	x= 11.07 cm
Momento di inerzia della sezione omog.	J≔ 224336 cm ⁴

Area omogeneizzata

1879.3 cm²

Ai=

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOI	L-B/	ΔRI
Mandataria:	Mandante:				_	_		~ ()
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	λ.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	87 di 110

Verifica a flessione

Tensione di prima fessurazione

Tensione di prima ressurazione		
Tensione nell'acciaio teso		
	σsr=	$1640.8 \mathrm{daN/cm}^2$
Verifica di combinazione frequente:		
Tensione nel calcestruzzo		
	σcII=	$-52.8 \mathrm{daN/cm}^2$
Tensione nell'acciaio teso - fase 1		
	$\sigma_{S_1} II =$	0 daN/cm^2
Tensione nell'acciaio teso - fase 2 + fa	ase 3	
	$\sigma s_{2-3}II=$	1497.5 daN/cm^2
Tensione nell'acciaio teso - complessi	iva	
	$\sigma_{S}II=$	1497.5 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio compresso		
	σ_{S} 'II=	$-362.7 daN/cm^2$
Tensione nell'acciaio compresso	ni.	2(27.13)/ 2
	σs'll=	-362./ daN/cm

APPALTATORE:			LIN	FΔFFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - R/	\RI
Mandataria:	Mandante:				1110 1171		_, _,	
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	88 di 110

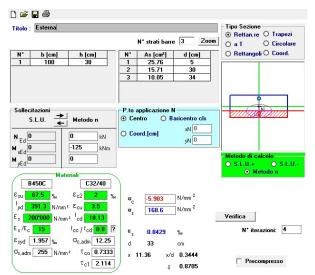
Verifiche allo stato limite di apertura delle fe	ssure		
diametro medio barre tese	$\Phi t =$	1.81 c	m
interasse medio barre tese	fc =	10.00 ca	m
diametro medio barre compresse	$\Phi t =$	1.81 c	m
interasse medio barre compresse	fc =	10.00 ca	m
baric. sez.fess.dal lembo inferiore	ygf =	11.07 ca	m
baric. sez. int. reag. dal lembo inf.	yg =	19.00 ca	m
asse neutro x	yn =	11.07 ca	m
braccio coppia interna	\mathbf{z}	28.31 ci	m
Momento d'inerzia sezione fess.	If =	224336 ci	m4
Momento d'inerzia sez.inter.reag.	Ii=	587809 ca	m4
Momento di prima fess. a fless.	M1f =	11724 d	aN m
Momento di prima fess. a traz.	M1t =	9770 d	aN m
Momento di formaz. fessure	Mff =	6948 d	aN m
	beff=	100 ca	m
	deff=	13.47 ci	m
Area efficace	Aeff =	1347 ci	m^2
Verifica combinazione rara			
in condizioni ambientali aggressive/molto aggressive	k2 =	0.4	
	k3 =	0.125	
	$\beta 1 =$	1	
	β2 =	0.5	
Distanza media tra le fessure	srm=	16.92 cm	m
Deformazione media nel c.l.s		εsm=	0.000291
APERTURA MEDIA DI FESSURA		Wm =	0.05 mm
VALORE DI CONFRONTO		W1 =	0.20 mm
APERTURA CARATTERISTICA DI FESSURA		Wk =	0.08 mm
VERIFICA SODDISFATTA IN QUANTO Wk < W1			

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOI	I - B/	4RI
Mandataria:	Mandante:		\		_	_		
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	89 di 110

8.2.2 Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio

SLE - Combinazione rara

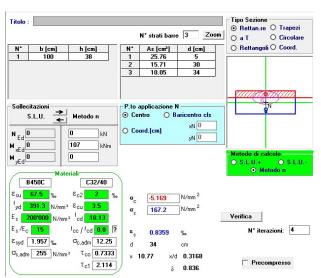
Momento negativo



$$\begin{split} &\sigma_c = 5.9 \text{ N/mm}^2 < 0.55 \text{ } f_{ck} = &0.55 \text{ x } 32 = 17.6 \text{ N/mm}^2 \\ &\sigma_s = 168.6 \text{ N/mm}^2 < 0.75 \text{ } f_{yk} = &0.75 \text{ x } 450 = 337.5 \text{ N/mm}^2 \end{split}$$

- **→**VERIFICATO
- **→**VERIFICATO

Momento positivo



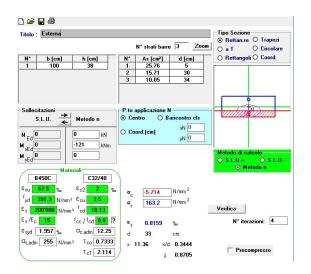
$$\begin{split} &\sigma_c = 5.16 \text{ N/mm}^2 < 0.55 \text{ } f_{ck} = &0.55 \text{ x } 32 = 17.6 \text{ N/mm}^2 \\ &\sigma_s = 167.2 \text{ N/mm}^2 < 0.75 \text{ } f_{yk} = &0.75 \text{ x } 450 = 337.5 \text{ N/mm}^2 \end{split}$$

- → VERIFICATO
- **→** VERIFICATO

APPALTATORE:			LIN	EA FE	RROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	90 di 110

SLE - Combinazione quasi permanente

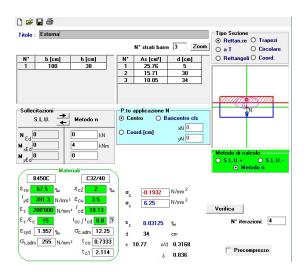
Momento negativo



 $\sigma_c = 5.71 \ N/mm^2 < 0.40 \ f_{ck} = \! 0.40 \ x \ 32 = 12.8 \ N/mm^2$

→VERIFICATO

Momento positivo



 $\sigma_c = 0.19 \ N/mm^2 < 0.40 \ f_{ck} = \! 0.40 \ x \ 32 = 12.8 \ N/mm^2$

→VERIFICATO

APPALTATORE:			LIN	FA FE	RUVIA	RIA NAPOL	I - R	\RI
Mandataria:	Mandante:				UI VIAI		_1 - 07	-XI XI
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A		TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL E).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	91 di 110

8.3 CAMPATA INTERNA

8.3.1 Verifiche a fessurazione

Sezione a Momento Negativo									
Dimensioni della sezione di calcolo									
Altezza totale Altezza utile Larghezza di calcolo Area Acciaio teso Area Acciaio compresso	h= d= b= As= As'=	40 cm 34 cm 100 cm 25.75 cm ² 25.75 cm ²							
lembo superiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$									
lembo inferiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$									
Calcestruzzo	Rck=	400 daN/cm ²							
Copriferro teso (da baric arm tesa) Copriferro compresso (da baric arm compr) Momento sollecitante comb.frequente	c= d'= Mf	6 cm 6 cm 85.00 kN m							
asse neutro (distanza dal bordo compresso)	χ=	11.48 cm							
Momento di inerzia della sezione omog.	Ji=	257902 cm ⁴							
Area omogeneizzata	Ai=	1920.0 cm ²							

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ARI
Mandataria:	Mandante:							-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	EVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	92 di 110

Verifica a flessione

Tensione di prima fessurazione

Tensione di prima ressurazione		
Tensione nell'acciaio teso		
	σsr=	1699.7 daN/cm ²
Verifica di combinazione frequente:		
Tensione nel calcestruzzo		
	σcII=	-37.8 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 1		
	$\sigma_{S_1}II=$	0 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 2 + fase 3		
	$\sigma_{S2-3}II=$	1113.5 daN/cm ²
	2	
Tensione nell'acciaio teso - complessiva		
	σsII=	1113.5 daN/cm ²
	3311	
Tensione nell'acciaio compresso		
1	σs'II=	-270.7 daN/cm ²
	0511	2/0./ 441 // 0111

APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	∆RI
Mandataria:	Mandante:		`		_			
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D).L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALO	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	93 di 110

Verifiche allo stato limite di apertura delle fesso	ıre		
diametro medio barre tese	$\Phi t =$	1.81 cm	
interasse medio barre tese	fc =	10.00 cm	
diametro medio barre compresse	$\Phi t =$	1.81 cm	
interasse medio barre compresse	fc =	10.00 cm	
baric. sez.fess.dal lembo inferiore	ygf=	11.48 cm	
baric. sez. int. reag. dal lembo inf.	yg =	20.00 cm	
asse neutro x	yn =	11.48 cm	
braccio coppia interna	\mathbf{z} =	30.17 cm	
Momento d'inerzia sezione fess.	If =	257902 cm	4
Momento d'inerzia sez.inter.reag.	Ii =	684732 cm	4
Momento di prima fess. a fless.	M1f =	12974 dal	N m
Momento di prima fess. a traz.	M1t =	10812 dal	N m
Momento di formaz. fessure	Mff =	7641 dal	N m
	beff=	100 cm	
	deff=	14.26 cm	
Area efficace	Aeff=	1426 cm	2
Verifica combinazione rara			
in condizioni ambientali aggressive/molto aggressive	k2 =	0.4	
	k3 =	0.125	
	$\beta 1 =$	1	
	β2 =	0.5	
Distanza media tra le fessure	srm=	17.20 cm	
Deformazione media nel c.l.s		εsm=	0.000216
APERTURA MEDIA DI FESSURA		Wm=	0.04 mm
VALORE DI CONFRONTO		W1 =	0.20 mm
APERTURA CARATTERISTICA DI FESSURA		Wk =	0.06 mm
VERIFICA SODDISFATTA IN QUANTO Wk < W1			

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	\RI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>				1110 1171		_, _,	-XI XI
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A		TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	JTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	94 di 110

Sezione a Momento Positivo		
Dimensioni della sezione di calcolo		
Altezza totale Altezza utile	h= d=	40 cm 34 cm
Larghezza di calcolo	b=	100 cm
Area Acciaio teso	As=	25.75 cm^2
Area Acciaio compresso	As'=	25.75 cm^2
lembo superiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$		
lembo inferiore: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$		
Calcestruzzo	Rck =	400 daN/cm ²
Copriferro teso (da baric arm tesa)	c=	6 cm
Copriferro compresso (da baric arm compr)	d'=	6 cm
Momento sollecitante comb.frequente	Mf	112.40 kN m
asse neutro (distanza dal bordo compresso)	x=	11.48 cm

Momento di inerzia della sezione omog.

Area omogeneizzata

257902 cm⁴

1920.0 cm²

Ji=

Ai=

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	1 - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:						_, _,	***
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A		TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESECU	TIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	95 di 110

Verifica a flessione

Tensione di prima fessurazione

Tensione di prima lessurazione		
Tensione nell'acciaio teso		
	σsr=	1699.7 daN/cm ²
Verifica di combinazione frequente:		
Tensione nel calcestruzzo		
	σeII=	-50.0 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 1		
	$\sigma_{S_1}II=$	0 daN/cm ²
Tensione nell'acciaio teso - fase 2 + fase 3		
	σs ₂₋₃ II=	1472.5 daN/cm ²
	2 3	- 1,
Tensione nell'acciaio teso - complessiva		
•	σs∏=	1472.5 daN/cm ²
	OSH	11/2.5 dai v oiii
Tensione nell'acciaio compresso		
•	σs'II=	-358.0 daN/cm ²
	0511	330.0 dar 1/ cm

APPALTATORE:			LIN	FA FE	RUVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	Λ.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL' <i>A</i>	MBITO DEGL	IINTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	ELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	96 di 110

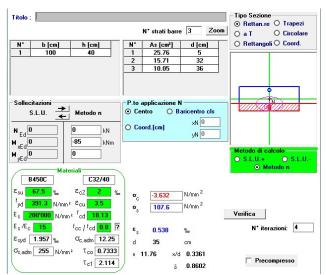
Verifiche allo stato limite di apertura delle fess	sure		
diametro medio barre tese	$\Phi t =$	1.81 cm	n
interasse medio barre tese	fc =	10.00 cm	n
diametro medio barre compresse	$\Phi t =$	1.81 cm	n
interasse medio barre compresse	fc =	10.00 cm	n
baric. sez.fess.dal lembo inferiore	ygf =	11.48 cm	n
baric. sez. int. reag. dal lembo inf.	yg =	20.00 cm	n
asse neutro x	yn =	11.48 cm	n
braccio coppia interna	\mathbf{z} =	30.17 cm	n
Momento d'inerzia sezione fess.	$\mathbf{If} =$	257902 cm	n4
Momento d'inerzia sez.inter.reag.	Ii=	684732 cm	n4
Momento di prima fess. a fless.	M1f =	12974 da	ıN m
Momento di prima fess. a traz.	M1t =	10812 da	ıN m
Momento di formaz. fessure	Mff =	7641 da	ıN m
	beff=	100 cm	n
	deff=	14.26 cm	n
Area efficace	Aeff=	1426 cm	n^2
Verifica combinazione rara			
in condizioni ambientali aggressive/molto aggressive	k2 =	0.4	
	k3 =	0.125	
	$\beta 1 =$	1	
	β2 =	0.5	
Distanza media tra le fessure	srm=	17.20 cm	n
Deformazione media nel c.l.s		εsm=	0.000286
APERTURA MEDIA DI FESSURA		Wm =	0.05 mm
VALORE DI CONFRONTO		W1 =	0.20 mm
APERTURA CARATTERISTICA DI FESSURA		Wk =	0.08 mm
VERIFICA SODDISFATTA IN QUANTO Wk < W1			

APPALTATORE:			LIN	FA FFF	RROVIA	RIA NAPOI	I - B/	4RI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE				LUSE LE	
Mandataria:	Mandante:		OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI					RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					64 / 2014
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA					
RELAZIONE DI CAL	ZIONE DI CALCOLO SOLETTA IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 97 di 110				97 di 110			

8.3.2 Verifiche stato tensionale calcestruzzo e acciaio

SLE - Combinazione rara

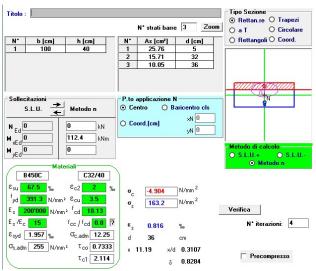
Momento negativo



$$\begin{split} &\sigma_c = 3.62 \ N/mm^2 < 0.55 \ f_{ck} = &0.55 \ x \ 32 = 17.6 \ N/mm^2 \\ &\sigma_s = 107.6 \ N/mm^2 < 0.75 \ f_{yk} = &0.75 \ x \ 450 = 337.5 \ N/mm^2 \end{split}$$

- → VERIFICATO
- → VERIFICATO

Momento positivo



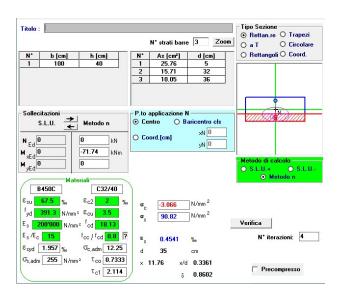
$$\begin{split} &\sigma_c = 4.90 \text{ N/mm}^2 < 0.55 \text{ } f_{ck} = &0.55 \text{ x } 32 = 17.6 \text{ N/mm}^2 \\ &\sigma_s = 163.2 \text{ N/mm}^2 < 0.75 \text{ } f_{yk} = &0.75 \text{ x } 450 = 337.5 \text{ N/mm}^2 \end{split}$$

- **→**VERIFICATO
- **→** VERIFICATO

APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					-XI XI
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	4 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	ELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	98 di 110

SLE - Combinazione quasi permanente

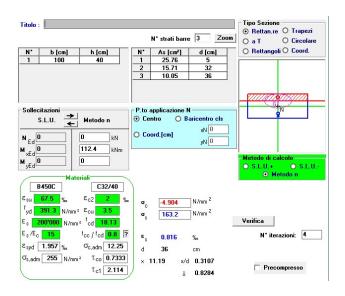
Momento negativo



 $\sigma_c = 3.07 \ \text{N/mm}^2 < 0.40 \ f_{ck} = \! 0.40 \ x \ 32 = 12.8 \ \text{N/mm}^2$

→VERIFICATO

Momento positivo



 $\sigma_c = 5.04 \ N/mm^2 < 0.40 \ f_{ck} = 0.40 \ x \ 32 = 12.8 \ N/mm^2$

→VERIFICATO

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	∆RI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	VENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014					
PROGETTO ESECU		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA	
RELAZIONE DI CAL	IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	99 di 110		

9 VERIFICHE DI RESITENZA - SLU

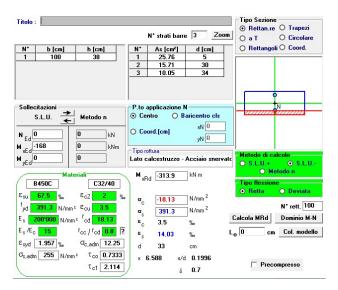
9.1 VERIFICHE MOMENTO FLETTENTE

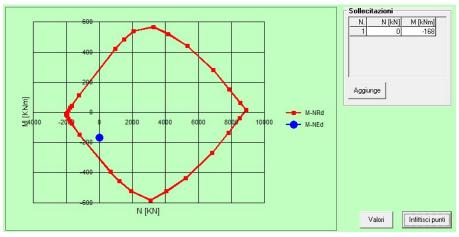
9.1.1 Sbalzo

Ferri superiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$

Ferri inferiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$ (annegati nella predalle)

Momento negativo massimo:





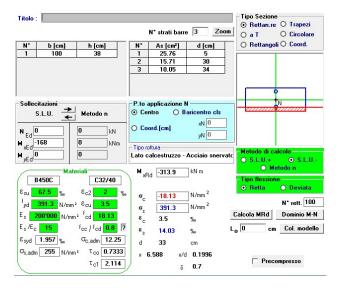
APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					~i Xi
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	AMBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	100 di 110

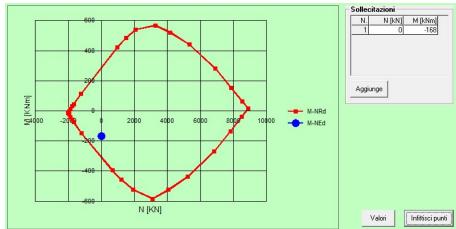
9.1.2 Campata esterna

Ferri superiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$

Ferri inferiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$ (annegati dentro predalle)

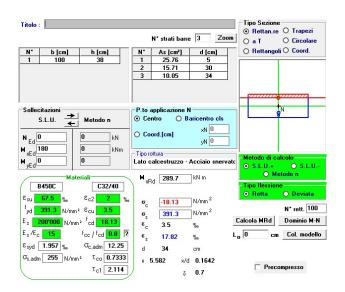
Momento negativo massimo:

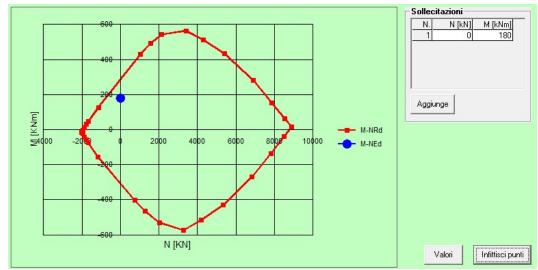




APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA								
RELAZIONE DI CALC	OLO SOLETTA		IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 101 di 110					

Momento positivo massimo:





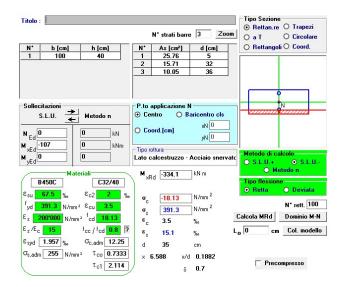
APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					~i Xi
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTEF	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	ELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	102 di 110

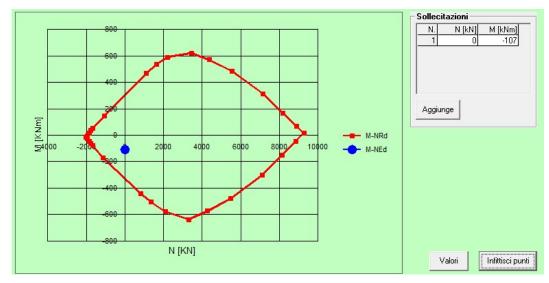
9.1.3 Campata interna

Ferri superiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$

Ferri inferiori: $1 \Phi 20/20 + 1 \Phi 16/20$ (annegati dentro predalle)

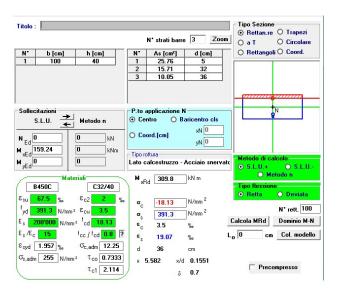
Momento negativo massimo:

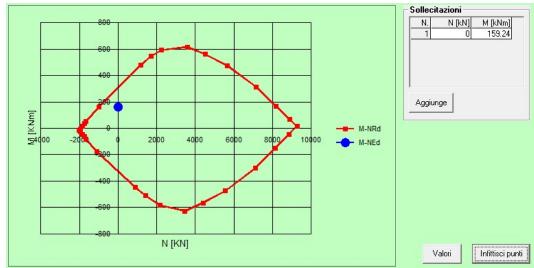




APPALTATORE:			I IN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	Mandante:							
SALINI IMPREGILO S	S.p.A. ASTALDI S.p.A	L .	TRATTA NAPOLI-CANCELLO					
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA								
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 103 di 110					

Momento positivo massimo:





APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B	<u></u>
Mandataria:	Mandante:						-11 XI	
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	TRATTA NAPOLI-CANCELLO IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, IN				LLO		
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	34 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA								
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 104 di 110					

9.2 VERIFICHE A TAGLIO

In accordo con il DM 14.01.2008, la resistenza a taglio di elementi strutturali dotati di specifica armatura a taglio deve essere valutata sulla base di un'adeguata schematizzazione a traliccio. Gli elementi resistenti dell'ideale traliccio sono le armature trasversali specifiche a taglio, le armature longitudinali, il corrente compresso di calcestruzzo e i puntoni d'anima ad inclinazione variabile.

La verifica di resistenza agli SLU si pone con $V_{Rd} > V_{Ed}$ in cui V_{Ed} è il valore di calcolo dello sforzo di taglio agente.

Il valore del taglio resistente si assume come il minore tra il la resistenza a "taglio trazione" dell'armatura trasversale $V_{Rs,d}$, e la resistenza a "taglio compressione" del puntone di calcestruzzo d'anima $V_{Rc,d}$. Più precisamente:

 $V_{Rd} = min [V_{Rs.d}; V_{Rc.d}]$

Dove:

$$\mathbf{V}_{\mathrm{Rs,d}} = 0.9 \cdot d \cdot \frac{A_{\mathrm{sw}}}{\mathrm{s}} \cdot f_{\mathrm{yd}} \cdot (ctg\alpha + ctg\beta) \cdot sen\alpha \qquad \qquad \text{resistenza a taglio trazione dell'armatura}$$

$$V_{Rs,d} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot f'_{cd} \cdot (ctg\alpha + ctg\beta)/(1 + ctg^2\beta)$$
 resistenza a taglio compressione

d altezza utile della sezioneb_w larghezza minima della sezione

A_{sw} Area dell'armatura trasversale a taglio

s interasse tra due armature trasversali consecutive

f_{yd} resistenza al limite di snervamento dell'acciaio di armatura

f'cd resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo d'anima f'cd = 0.5 f'cd

α inclinazione delle armature travsersali rispetto all'asse della trave

 θ è l'inclinazione varibile dei puntoni d'anima tale che 1< ctg θ < 2.5

APPALTATORE:			LIN	FΔ FF	ROVIA	ΡΙΔ ΝΔΡΩΙ	I - B	ΔRI
Mandataria:	Mandante:		LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI					~i Xi
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	Λ.		TRATI	A NAPO	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	IINTEF	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAI	ELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA			0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	105 di 110

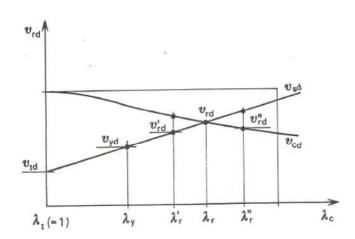
La schematizzazione a traliccio ad inclinazione variabile permette infatti di considerare in maniera corretta il contributo di resistenza al taglio fornito dagli effetti iperstatici, principalmente l'ingranamento degli inerti, i quali permettono un passaggio degli sforzi attraverso le fessure. Ciò determina un abbassamento della tensione nell'armatura trasversale, la quale raggiungerà lo snervamento per valori di taglio sensibilmente più elevati.

Gli effetti iperstatici permangono però anche dopo lo snervamento dell'armatura e consentono una ulteriore crescita del taglio grazie ad un adattamento plastico che compensa l'incremento con un accresciuto impegno del calcestruzzo secondo un'inclinazione sempre più abbattuta delle compressioni d'anima.

La risorsa ultima di resistenza è raggiunta quando si arriva anche alla rottura del calcestruzzo, ossia quando:

$$V_{sd} = V_{cd}$$

Il grafico sottostante mostra gli andamenti della resistenza a taglio trazione adimensionalizzata, n_{sd} = V_{sd} / bzf'cd , e della resistenza a taglio compressione adimensionalizzata n_{cd} = V_{cd} / bzf'cd , in funzione del parametro I_c = ctg θ



Il valore di ctg θ ottenuto imponendo la precedente uguaglianza deve rispettare comunque i limiti imposti dalla normativa (1 < ctg θ < 2.5), altrimenti, se maggiore, si assumerà il valore massimo ammesso pari a 2.5.

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - B/	ARI
Mandataria:	<u>Mandante:</u>							
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۹.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. PAGINA					PAGINA			
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA	IF1M 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 A 106 di 110						

Verifica a Taglio s	soletta second	lo DM 14.01.2008
$ m R_{ck}=$	400 kg/cm ²	
$f_{cd} =$	213 kg/cm^2	
	107 kg/cm ²	resistenza a compressione ridotta
$lpha_{c=}$	1	coefficiente = 1 in quanto sforzo normale assente
$f_{yd} =$	3007 kg/cm ²	portata residua dei tralicci da analisi traliccio i fase1a
h=	40 cm	altezza della soletta
$h_t =$	23 cm	altezza del traliccio
c=	4 cm	copriferro armatura superiore
d=	36 cm	altezza utile delle sezione
$b_w =$	100 cm	
ф=	12 mm	diametro delle staffe / armatura diagonale traliccio
n braccia=	5	
$A_{sw}=$	$5.65 \text{ cm}^2/\text{m}$	area delle armature trasversali a ml di soletta
$_{ m S}=$	20 cm	passo dell'armatura trasversale
$\alpha =$	66.5 °	inclinazione dei diagonali del traliccio sull'orizzontale
$\alpha =$	1.16 rad	
Il valore di θ che uguagli	a i due contributi d	li resistenza a taglio trazione $V_{sd}e$ a taglio compressione $V_{cd}\grave{e}$
$\theta =$	11.58 °	inclinazione dei puntoni d'anima
$V_{rsd} =$	1343 daN	taglio trazione
$V_{rcd} =$	740 daN	taglio compressione
ctg θ=	4.88	$=> si assume ctg\theta = 2.5$
$V_{rsd}=$	74139 daN	
$V_{rcd} =$	139898 daN	
$V_{rd} = min[V_{rsd}; V_{rdc}]$	741 kN	
$ m V_{ed}$	284 kN	Vrd > Ved =>verifica soddisfatta

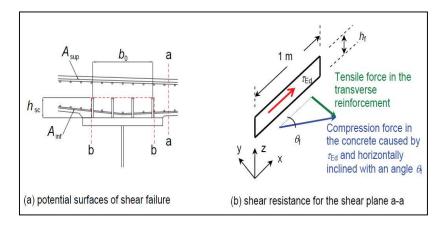
APPALTATORE:			LIN	FA FFF	ROVIA	RIA NAPOL	L-B	ΔRI		
Mandataria:	Mandante:									
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	٨.	TRATTA NAPOLI-CANCELLO							
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+58	85, INC	LUSE LE		
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI		
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL D	D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014		
PROGETTO ESECUT	ΓΙVO	PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA			
RELAZIONE DI CALC	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	107 di 110		

9.3 VERIFICHE A TRANCIAMENTO DELLA SOLETTA

Si verifica la soletta a rottura per scorrimento o spaccatura longitudinale.

VERIFICHE A TRANCIAMENTO DELLE ARMATURE

In accordo con il paragrafo C4.3.4.3.5 della circolare applicativa alle NTC 2008 si verifica che l'armatura trasversale di soletta sia sufficiente ad impedire fenomeni di rottura fragile nel cls. a causa degli elevati sforzi di taglio che si manifestano in prossimità della connessione.



Caratteristiche materiali

$$f_{sk} = 45 \text{ kN/cm}^2$$

$$\gamma_s = 1.15$$

$$f_{sd} = 39.13 \text{ kN/cm}^2$$

$$f_{ck} = 32 \text{ Mpa}$$

$$\gamma_c = 1.5$$

Valore dello scorrimento massimo allo SLU

APPALTATORE:			LIN	FΔ FFF	ROVIA	RIA NAPOL	I - R	ΔRI
Mandataria:	Mandante:						_1 - 6/	~i Xi
SALINI IMPREGILO	S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO	
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE
Mandataria:	Mandante:		OPERE A	CCESSOF	RIE, NELL'A	MBITO DEGL	I INTER	RVENTI DI
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	64 / 2014
PROGETTO ESECU	ITIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA
RELAZIONE DI CAL	COLO SOLETTA		IF1M	0.0.E.ZZ	CL	VI.01.77.002	Α	108 di 110

Superficie di rottura a-a

L'azione di verifica allo SLU è pari a:

$$V_{E,d} = 1110.51/2 = 555.3 \ kN/m = 5.5526 \ kN/cm$$
 $h_f = 20 \ cm$

$$\tau_{E,d}\!=\!V_{E,d}\,/\,h_f\!=0.28kNcm^2$$

L'area dell'armatura minima è data da:

$$\frac{A_{s}}{s}f_{sd} \geq \tau_{\mathbf{Ed}} \times h_{f}$$

Armatura trasversale

	Diametro	Passo	Area
	[mm]	[cm]	$[cm^2]$
Ferri superiori	20	20	15.71
Ferri superiori	16	20	10.05
Ferri inferiori	20	20	15.71
Ferri inferiori	16	20	10.05

$$A_s = 51.52 \quad cm^2$$

Per una lunghezza di 1 m di soletta risulta:

$$A_s/s \times f_{sd} = 2016 \text{ kN} > \tau_{E,d} \times h_f \times 1 = 555.255 \text{ kN}$$
 Verificato

Per evitare la rottura del calcestruzzo compresso deve risultare:

$$\begin{split} &\tau_{E,d} \leq 0.3(1 - \frac{f_{ck}}{250})\frac{f_{ck}}{\gamma_c} \\ &\tau_{E,d} = \quad 0.28 \quad < \quad 5.58 \quad \text{Mpa} = \ 0.56 \quad \text{kN/cm}^2 \end{split} \qquad \text{Verificato} \end{split}$$

Superficie di rottura b-b

APPALTATORE:			LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI								
Mandataria:	Mandante:										
SALINI IMPREGILO	O S.p.A. ASTALDI S.p.A	۸.		TRATI	A NAPC	LI-CANCE	LLO				
PROGETTISTA:			IN VARIA	NTE TRA	LE PK 0+0	00 E PK 15+5	85, INC	LUSE LE			
Mandataria:	Mandante:		OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI								
SYSTRA S.A.	SYSTRA-SOTECNI S.p.A.	ROCKSOIL S.p.A.	CUI AL [D.L. 133/2	014, CONV	ERTITO IN LE	GGE 16	34 / 2014			
PROGETTO ESEC	UTIVO		PROGETTO	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	PAGINA			
BELAZIONE DI CA	LCOLO SOLETTA		IE4M	00 5 77	CI	VI 04 77 002	۸	100 di 110			

L'area dell'armatura minima è data da:

$$\frac{A_s}{s} f_{sd} \ge \tau_{\text{E,d}} \times h_f$$

Armatura trasversale

	Diametro	Passo	Area
	[mm]	[cm]	$[cm^2]$
Ferri inferiori	20	20	15.71
Ferri inferiori	16	20	10.05

$$A_s = 51.52 \text{ cm}^2$$

Per una lunghezza di 1 m di soletta risulta:

$$A_s/s \ x \ f_{sd} = \qquad \qquad 2016 \ kN \qquad > \qquad \tau_{E,d} \ x \ h_f \ x \ 1 = \qquad \qquad 1110.51 \ kN \qquad \qquad Verificato$$

Per evitare la rottura del calcestruzzo compresso deve risultare:

$$\tau_{\rm E,d} \leq 0.3 (1 - \frac{f_{\rm ck}}{250}) \frac{f_{\rm ck}}{\gamma_{\rm c}}$$

$$r_{E,d} = 0.17 < 5.58 \text{ Mpa} = 0.56 \text{ kN/cm}^2$$
 Verificato

APPALTATORE: LINEA FERROVIARIA NAPOLI - BARI Mandataria: Mandante: TRATTA NAPOLI-CANCELLO SALINI IMPREGILO S.p.A. ASTALDI S.p.A. IN VARIANTE TRA LE PK 0+000 E PK 15+585, INCLUSE LE PROGETTISTA: OPERE ACCESSORIE, NELL'AMBITO DEGLI INTERVENTI DI Mandataria: Mandante: CUI AL D.L. 133/2014, CONVERTITO IN LEGGE 164 / 2014 SYSTRA S.A. SYSTRA-SOTECNI S.p.A. ROCKSOIL S.p.A. LOTTO PROGETTO ESECUTIVO PROGETTO CODIFICA DOCUMENTO REV. **PAGINA** IF1M RELAZIONE DI CALCOLO SOLETTA 0.0.E.ZZ CL VI.01.77.002 110 di 110

10 RIEPILOGO QUANTITATIVI DI ARMATURA DI SOLETTA

Di seguito si riportano le tabelle contenenti i pesi e le incidenze di armatura della soletta dell'impalcato da 35 m. Si riportano i valori sia per la soluzione con predalle in calcestruzzo sia con la predalle metallica. Per quanto riguarda le quantità di armatura longitudinale di soletta si fa riferimento alle armature previste a calcolo della carpenteria metallica (vedi Relazione di calcolo Impalcato).

10.1 PREDALLE IN CALCESTRUZZO

	Cnossoro		Armatura longitudinale					Armatura trasversale					
Elemento	Spessore medio	Late	Diametro	Numara	Lunghezza	Peso Tot.	Loto	Diametro	Numara	Lunghezza	Peso Tot.		
	meuro	Lato	[mm]	Numero	[m]	[kg]	Lato	[mm]	Numero	[m]	[kg]		
		Inferiore	20	274	12.00	7095	Arm. Inf e Sup 1	20	350	12.00	10358		
Soletta			20		12.00		Arm. Inf e Sup 2	20	350	4.00	3453		
Impalcato	20 F am	5 cm Superiore	20	274	12.00	7095	Arm. Sup 3	16	175	12.00	3315		
1 '	38.5 (111		20	2/4			Arm. Sup 4	16	175	4.00	1105		
35m		Estremità	20	274	9	2027	Annegata	16	175	12.20	3370		
	İ	Sommano				16217			21600				

	Arm	atura cordo	li			Arm	natura preda	alle			Sommano	incidenza
Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]	Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]		[kg]	[kg/mc]
	ngitudinali 12 10 37.00		37.00 328	Superiore	16	87.5	12.20	1685				
Longitudinali		37.00		Inferiore	14	175	12.20	2580				
					Diagonale	10	175	27.45	2962		47678	243
Trasversali	12	350	2.50	777	rete		[mq] ®	(479.5)	1530		47076	243
irasversaii	12	330	2.30	777	rete		[III4]	(473.3)	1330			
	Somm	ano		1105	Sommano							

10.2 PREDALLE IN ACCIAIO

	Cnossoro		Armatura longitudinale					Armatura trasversale					
Elemento	Spessore medio	Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]	Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]		
		Inferiore	20	274	12.00	7095	Arm. Inf e Sup 1	20	350	12.00	10358		
Calatta					12.00		Arm. Inf e Sup 2	20	350	4.00	3453		
Soletta	20 F cm	8.5 cm Superiore	20	274	12.00	7095	Arm. Sup 3	16	175	12.00	3315		
Impalcato	38.5 (111		20	2/4	12.00		Arm. Sup 4	16	175	4.00	1105		
35m		Estremità	20	274	9	2027	Annegata	16	175	12.20	3370		
		Sommano				16217		21600					

	Armatura cordoli Armatura predalle										Sommano	incidenza
Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]	Lato	Diametro [mm]	Numero	Lunghezza [m]	Peso Tot. [kg]		[kg]	[kg/mc]
Longitudinali 12 10			Superiore	16	87.5	12.20	1685					
	12 10	10	37.00	684	Inferiore	14	175	12.20	2580			
				Diagonale	12	175	30.62	4758		40020	254	
Trasversali	12	350	2.50	777	rete		[mq] ®	(479.5)	1530		49829	254
	Somm	ano		1460		Somr	nano		10552			