

autostrade // per l'italia

AUTOSTRADA (A13) : BOLOGNA-PADOVA

TRATTO: BOLOGNA - FERRARA

AMPLIAMENTO ALLA TERZA CORSIA TRATTO: BOLOGNA ARCOVEGGIO - FERRARA SUD

PROGETTO DEFINITIVO

AU - CORPO AUTOSTRADALE

OPERE D'ARTE MAGGIORI

OP. N°61 - AMPLIAMENTO PONTE SUL CANALE EMILIANO-ROMAGNOLO PK. 11+292

RELAZIONE DI CALCOLO DELL'IMPALCATO

IL PROGETTISTA SPECIALISTICO

Ing. Lucio Ferretti Torricelli
Ord. Ingg. Brescia N.2188
RESPONSABILE STRUTTURE

IL RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE

Ing. Federica Ferrari
Ord. Ingg. Milano N. 21082


IL DIRETTORE TECNICO

Ing. Orlando Mazza
Ord. Ingg. Pavia N. 1496

PROGETTAZIONE NUOVE OPERE AUTOSTRADALI

CODICE IDENTIFICATIVO

RIFERIMENTO PROGETTO				RIFERIMENTO DIRETTORIO						RIFERIMENTO ELABORATO				Ordinatore:
Codice	Commessa	Lotto, Sub-Prog. Cod. Appalto	Fase	Capitolo	Paragrafo	tipologia	WBS progressivo	PARTE D'OPERA		Tip.	Disciplina	Progressivo	Rev.	00
1	1	1306	0001	P	D	00	0000	000000	000000	0	STR	0037	--	SCALA: -

 gruppo Atlantia	PROJECT MANAGER:	Ing. Federica Ferrari Ord. Ingg. Milano N. 21082	SUPPORTO SPECIALISTICO:		REVISIONE
					n. data
					0 NOVEMBRE 2016
					1 -
					2 -
	REDATTO:	-	VERIFICATO:	Ing. Andrea Indovino	3 -
					4 -

	VISTO DEL COMMITTENTE  IL RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO Ing. Antonio Tosi	VISTO DEL CONCEDENTE  Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti DIPARTIMENTO PER LE INFRASTRUTTURE, GLI AFFARI GENERALI ED IL PERSONALE STRUTTURA DI VIGILANZA SULLE CONCESSIONARIE AUTOSTRADALI
--	--	---

**Autostrada A13
Bologna - Padova**

**Progetto Definitivo
Ampliamento alla terza corsia
Tratto Bologna - Ferrara**

Opere di linea

Ponte sul canale Emiliano Romagnolo (pk 11+292)

Relazione di calcolo impalcato

1.	Introduzione	4
1.1	Dati di base	5
1.2	Descrizione generale dell'opera	5
1.2.1	Schema statico	6
1.2.2	Impalcato	7
1.2.3	Spalle	9
1.3	Normative di riferimento	10
1.4	Condizioni ambientali e classi di esposizione	11
1.5	Caratteristiche materiali	11
1.5.1	Tensioni limite e proprietà di riferimento - Allargamento	11
1.5.2	Tensioni limite e proprietà di riferimento – Impalcato esistente	12
1.5.3	Coefficienti parziali di sicurezza	14
1.6	Software di calcolo	15
1.7	Convenzioni generali	15
2.	Impostazione delle analisi e delle verifiche	17
2.1	Analisi della struttura	17
2.2	Studio interazione impalcato/sottostrutture	21
2.3	Caratteristiche delle sezioni dell'impalcato	21
2.3.1	Impalcato esistente	21
2.3.2	Impalcato nuovo in allargamento	24
3.	Analisi dei carichi	27
3.1	Carichi agenti in fase 1	27
3.1.1	Pesi propri (G_{k1})	27
3.2	Carichi agenti in fase 2	27
3.2.1	Sovraccarichi permanenti (G_{k2})	27
3.3	Carichi agenti in fase 3	28
3.3.1	Carichi mobili (Q_k)	28
3.4	Tabella esplicativa dei carichi agenti	30
4.	Combinazioni di carico	33
4.1	Combinazioni per gli S.L.U. – STR	34
4.2	Combinazioni per gli S.L.E. RARA	34
4.3	Combinazioni per gli S.L.E. FREQUENTE	34
4.4	Combinazioni per gli S.L.E. QUASI PERMANENTE	34
5.	Analisi strutturale impalcato	35
5.1	Generalità	35
5.2	Sollecitazioni	37
5.2.1	Inviluppo S.L.U.	40

5.2.2	Inviluppo S.L.E. (Rara – Frequente - Q. Permanente)	42
5.2.3	Tabella riassuntiva delle sollecitazioni	43
5.2.4	Tabella riassuntiva delle sollecitazioni – Impalcato in allargamento	44
6.	Deformazioni verticali	46
6.1	Deformazioni massime	46
7.	Verifiche delle travi in c.a.p. e dei traversi	47
7.1	Generalità	47
7.2	Verifiche di resistenza S.L.U. per azioni flettenti	50
7.2.1	Impalcato esistente	50
7.2.2	Impalcato nuovo in allargamento	54
7.3	Verifiche S.L.U. per azioni taglianti	55
7.3.1	Impalcato esistente	56
7.3.2	Impalcato nuovo in allargamento	62
7.4	Verifiche tensionali S.L.E.	65
7.4.1	Caratteristiche sezioni di mezzera della trave	65
7.4.2	Tensioni al tiro	68
7.4.3	Tensioni agli S.L.E. (Rara)	70
8.	Verifica della soletta	71
8.1	Generalità	71
8.2	Carichi e combinazioni di carico	72
8.2.1	Effetti locali e globali	72
8.3	Sollecitazioni	73
8.4	Risultati di verifica della soletta	78
8.4.1	Armatore trasversali	78
8.4.2	Risultati	79
9.	Azioni sugli appoggi	81

1. Introduzione

Nell'ambito dei lavori di ammodernamento della rete autostadale – Autostrada A13 – nel tratto tra Bologna e Ferrara, si prevede l'ampliamento della sede alla terza corsia, con adeguamento delle opere d'arte di linea. L'approccio generale ai ponti e ai viadotti esistenti prevede il mantenimento delle opere d'arte e il loro adeguamento alle attuali normative, sotto le combinazioni delle azioni statiche e sismiche, in ottemperanza alle disposizioni contenute nelle NTC 2008 e circolari successive.

L'impianto originario dell'autostrada risale alla decade degli anni 1960 e vede la realizzazione di opere d'arte in calcestruzzo armato con diffuso utilizzo di travi in CAP per gli impalcati; spalle e pile massicce in calcestruzzo armato ordinario fondate su pali. Lo schema statico ricorrente è quello delle campate isostatiche su semplici appoggi.

Per opportunità operative si è implementata l'analisi delle strutture esistenti e delle porzioni in allargamento con suddivisione in orizzontale. In dettaglio, si è approntata per ciascuna opera una relazione di calcolo per gli impalcati, una per le spalle e le pile ed una per le verifiche geotecniche delle fondazioni.

Il presente elaborato riporta i calcoli relativi alla verifica della porzione di impalcato esistente e il dimensionamento della porzione in allargamento per il Ponte sul canale "Emiliano Romagnolo", alla pk 11+292.



Individuazione dell'opera

1.1 Dati di base

Preliminarmente all'avvio della progettazione è stata condotta una attività di indagine e reperimento dei dati di archivio, complementata da indagini in situ.

In particolare, per l'opera in oggetto, sono a disposizione:

- Scheda anagrafica dell'opera – codifica 13.03.0061.0.0, nella quale si ripercorre la cronistoria delle ispezioni e degli interventi principali effettuati sull'opera. E' inoltre presente una breve descrizione dello stato del manufatto e delle principali criticità

Documenti progettuali originali:

- del 25.02.1965 – Relazione di calcolo dell'impalcato
- processo verbale di collaudo statico del 03.03.1966
- Elaborato grafico progettuale n. 89, contenente le carpenterie e le armature dell'impalcato
- Elaborato grafico progettuale n. 88, contenente le carpenterie e le armature spalle

E' inoltre stata effettuata una campagna di indagini mirata e confermare la geometria dell'opera e a determinare le caratteristiche dei materiali.

1.2 Descrizione generale dell'opera

L'opera esistente è costituita da un manufatto a singola campata avente luce di calcolo pari a 22.50 m e lunghezza complessiva delle travi 23.10 m circa ed è caratterizzata da una inclinazione tra l'asse autostradale e l'allineamento degli appoggi con angolo planimetrico pari a circa 78° circa.

La larghezza complessiva in sezione trasversale è pari a 11.90 m circa per ciascuna carreggiata e, a valle dell'intervento in progetto, vi sarà un incremento asimmetrico della piattaforma pari a mediamente 8.20 m per la carreggiata sud e circa 5.30 per la nord, inclusi cordoli.

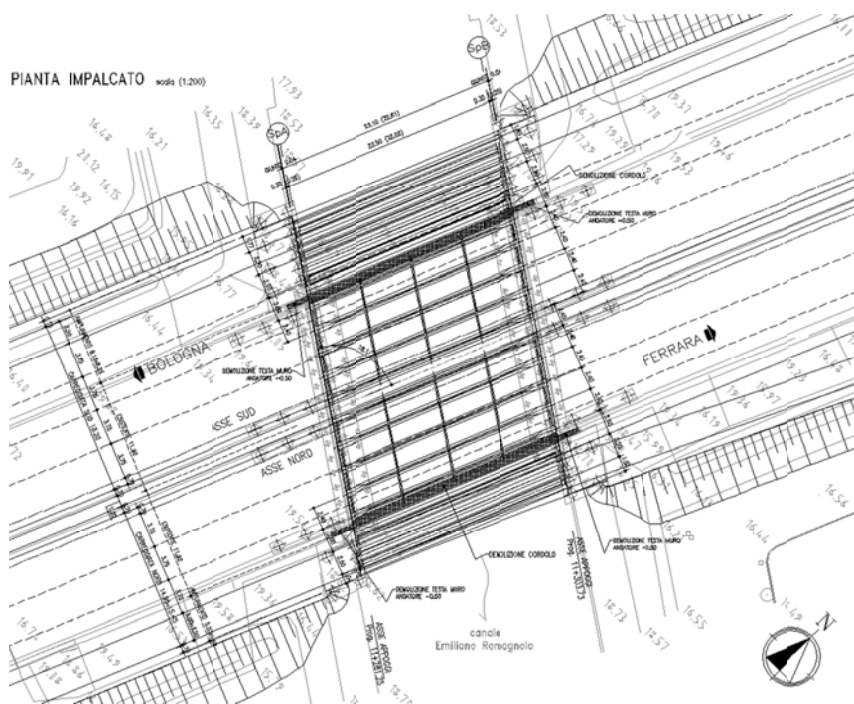
Il manufatto si compone di impalcati realizzati mediante travi prefabbricate affiancate di altezza 1.20 m oltre soletta ed interasse 2.40 m, sostenuti alle estremità da appoggi in neoprene.

Le spalle sono costituite da monoliti in calcestruzzo armato; le sezioni del paramento sono rettangolari e poggianti su plinti fondati su un sistema di pali di diametro 0.50 m circa e lunghezza 22.50 m circa.

L'allargamento interessa entrambe le carreggiate lato esterno e vede la realizzazione di spalle in calcestruzzo armato su pali, mantenendo i medesimi allineamenti dell'opera attuale.

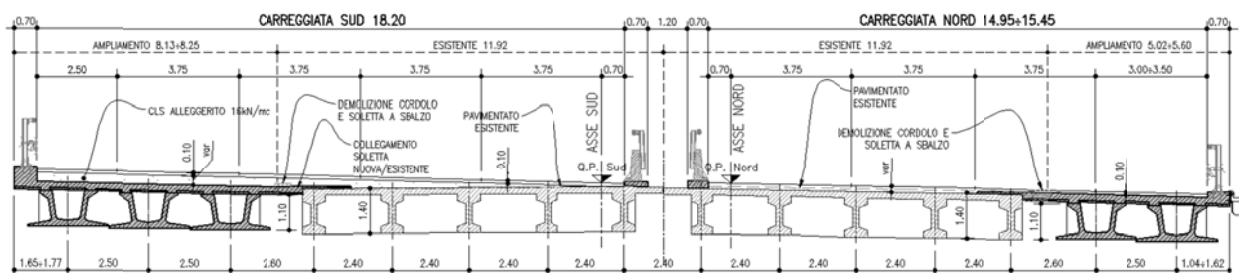
La nuova porzione di impalcato si realizza con travi in cap a sezione aperta che garantiscono buona stabilità in fase di getto e conferiscono rigidità torsionale una volta solidarizzate con la soletta gettata in opera.

La connessione tra la porzione di impalcato esistente e quella in allargamento si realizza attraverso la soletta, con l'ausilio di barre di cucitura ad intradosso e ad estradosso ancorate alla soletta esistente tramite inghisaggi. La scelta della carpenteria delle travi è stata effettuata al fine di garantire buona stabilità in fase di getto della soletta e rigidità flessionale longitudinale dell'assieme trave-soletta prossima a quella dell'impalcato esistente.



Pianta impalcato allargato

SEZIONE TRASVERSALE TIPO IN RETTO scala (1:100)



Sezioni trasversali allargate

Per maggiori dettagli si rimanda agli elaborati grafici dedicati.

1.2.1 Schema statico

Come anticipato, lo schema statico relativo ai singoli impalcato è quello di semplice appoggio. L'intervento in progetto vede la sostituzione anche degli appoggi esistenti e, qualora necessario, l'adeguamento dei baggioli e il sollevamento dell'impalcato in modo da minimizzare il sovraccarico del pacchetto stradale e del sottofondo indotti dalla livelletta autostradale e dalle nuove pendenze trasversali.

In virtù di quanto sopra e con l'obiettivo di semplificare le analisi garantendo comunque un ottimo grado di dettaglio, si sono implementati modelli di calcolo dedicati alla singola campata e vincolati a terra attraverso link-elastici in grado di simulare il comportamento degli apparecchi di appoggio in elastomero armato.

Le analisi vedono la simulazione della reale geometria tridimensionale e della rigidità della struttura, attraverso l'utilizzo di elementi tipo "beam" per le travi in cap e i traversi e elementi bidimensionali tipo "shell" per la soletta, oltre all'adozione di moduli elastici dei materiali differenti tra le strutture esistenti e quelle nuove. Sono inoltre state ripercorse le reali fasi realizzative della struttura, in modo da cogliere con ottimo dettaglio le distribuzioni delle azioni e delle deformazioni.

L'effetto della precompressione è stato trattato in fase di verifica sezionale, in virtù dell'assenza di significativi effetti iperstatici indotti dalla precompressione su schemi statici di questo tipo.

Come anticipato, l'organizzazione delle analisi ha portato ad indagare separatamente gli impalcati dalle sottostrutture; nel presente documento non si prendono quindi in conto le sollecitazioni di tipo sismico in quanto non significative su impalcati di questa tipologia.

In merito alle azioni sugli appoggi, la scelta progettuale vede il dimensionamento degli apparecchi con riferimento a tutte le combinazioni di verifica statiche di normativa e l'utilizzo di ritegni sismici longitudinali e trasversali per resistente alle azioni inerziali.

Per la trattazione delle elevazioni (spalle) e delle fondazioni si rimanda alle relazioni di calcolo dedicate, nelle quali si procede anche alle analisi inerenti i dispositivi di ritegno sismico.

La disposizione dei carichi in soletta segue la reale distribuzione degli elementi permanenti che costituiscono la struttura, il pacchetto e gli arredi; i carichi variabili sono invece stati collocati in ottemperanza alle indicazioni di normativa e in modo da massimizzare gli effetti flettenti, taglianti e torcenti di volta in volta indagati sulle singole sezioni, attraverso l'utilizzo di un automatismo presente nel programma di calcolo che utilizza le linee e le superfici di influenza.

1.2.2 Impalcato

Il manufatto vede la presenza di due campate indipendenti affiancate, ciascuna delle quali a servizio di una careggiata autostradale, aventi eguale geometria.

Le campate si compongono attualmente di 5 travi prefabbricate ciascuna con sezione a "I" di altezza $H = 1.20$ m e interasse $i = 2.40$ m; la soletta è realizzata mediante in opera avente uno spessore complessivo strutturale di 0.20 m. Sono presenti 5 traversi precompressi lungo il loro asse di cui due in asse appoggi. L'allargamento in progetto vede l'affiancamento e solidarizzazione di due/tre travi prefabbricate con sezione ad "U" ed altezza $H_{TRAVE} = 1.10$ m ad interasse $i = 2.50$ m.

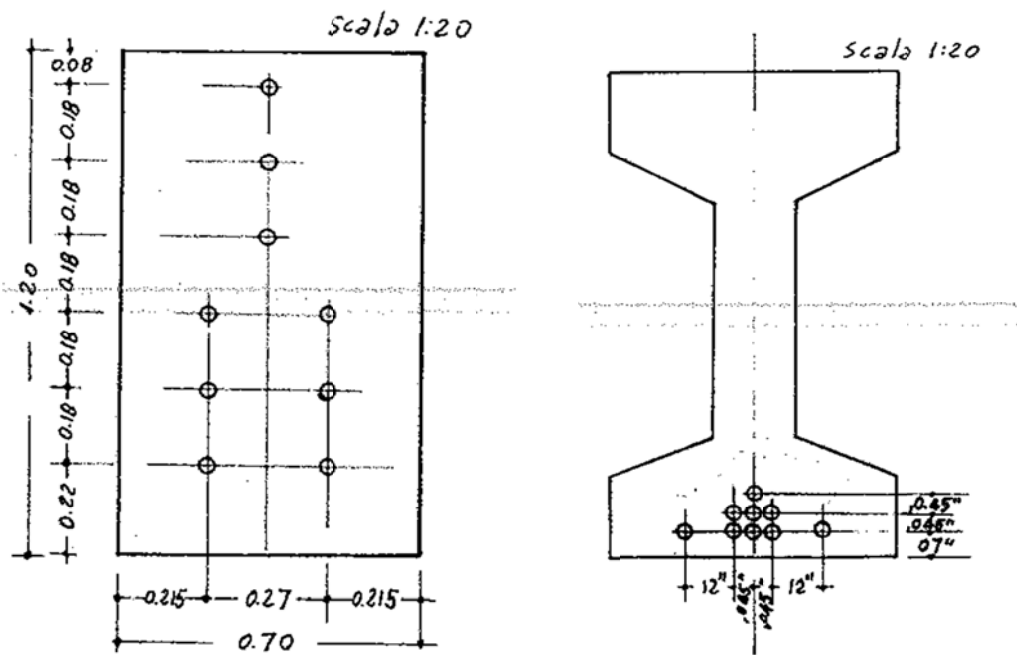
La connessione con l'opera esistente si realizza, lungo l'intero sviluppo della stessa, tramite sezione di sutura in soletta e il posizionamento di barre inghisate ad intradosso e vincolate monoliticamente nel sovrappessore strutturale ad estradosso.

La reciproca connessione trasversale delle nuove travi è garantita, oltre che dalla soletta costituita da getto in opera su predalles prefabbricate, dalla presenza di traversi in asse appoggi.

La soletta in allargamento, di larghezza trasversale media pari a 5.30/8.20 m inclusi cordoli, ha spessore costante pari a complessivi 0.26 m, di cui 0.06 m di predalles.

Le nuove travi sono precomprese in stabilimento con trefoli aderenti.

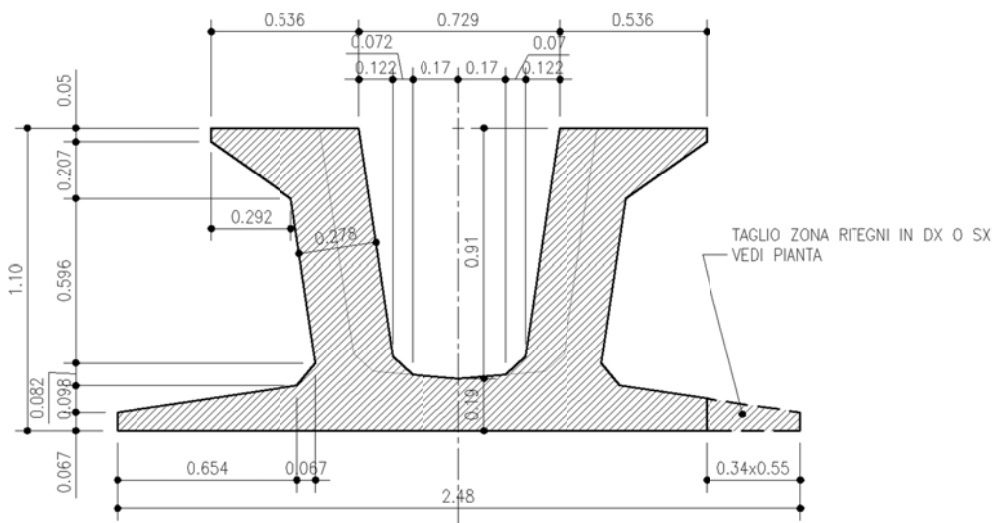
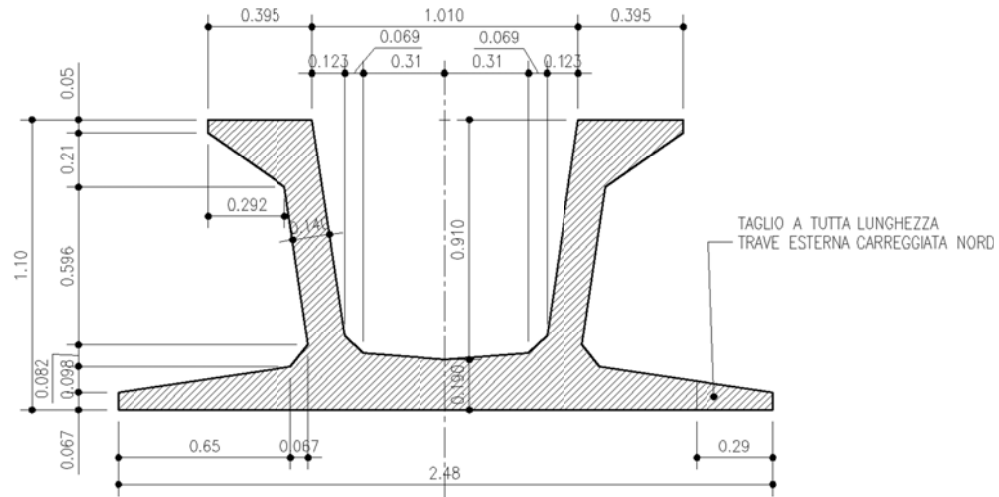
Geometria e armatura di precompressione delle travi esistenti:



Trave – Campate unica

La prima sezione rappresenta l'asse appoggi, la seconda la mezzzeria. Le travi presentano tracciato dei cavi parabolico a tratti.

Geometria e delle travi aggiuntive per le due carreggiate:



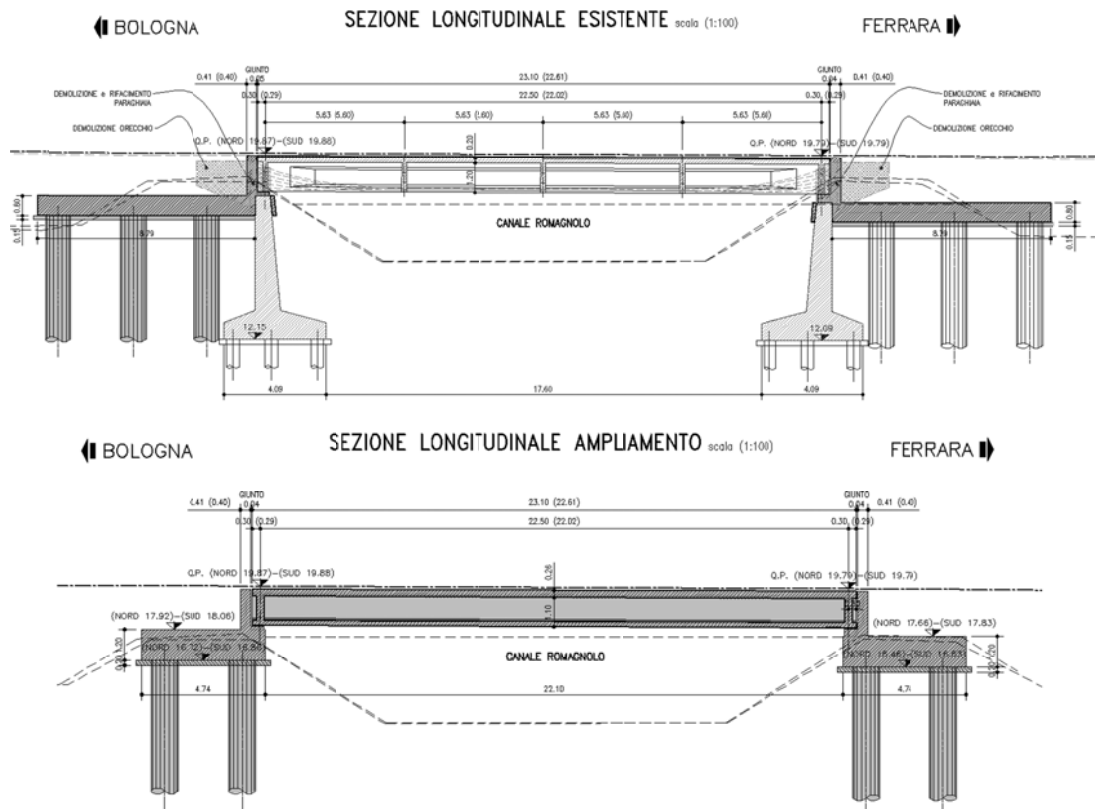
Trave nuova

1.2.3 Spalle

Le spalle presentano struttura monolitica in c.a. con impianto di fondazione profondo su pali.

Nel seguito si riportano per completezza le sezioni longitudinali dell'opera sia relativamente alla struttura esistente, sia in corrispondenza all'allargamento.

Si rimanda alle relazioni dedicate per maggiori dettagli relativi alle caratteristiche delle sottostrutture, alle analisi e alle verifiche pertinenti.



Sezioni longitudinali

1.3 Normative di riferimento

Le analisi strutturali e le relative verifiche vengono eseguite secondo il metodo semi-probabilistico agli Stati Limite in accordo alle disposizioni normative previste dalla vigente normativa italiana e da quella europea (Eurocodici). In particolare, al fine di conseguire un approccio il più unitario possibile relativamente alle prescrizioni ed alle metodologie/criteri di verifica, si è fatto diretto riferimento alle varie parti degli Eurocodici, unitamente ai relativi National Application Documents, verificando puntualmente l'armonizzazione del livello di sicurezza conseguito con quello richiesto dalla vigente normativa nazionale.

In dettaglio si sono prese in esame i seguenti documenti:

D.M. 14 gennaio 2008: Nuove norme tecniche per le costruzioni (indicate nel prosieguo "NTC-08");

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per la Costruzioni di cui al D.M. 14/01/2008;

UNI EN 1990: Basi della progettazione strutturale

UNI EN 1991-1-5: Azioni sulle strutture – Azioni termiche

UNI EN 1991-2: Azioni sulle strutture – Carichi da traffico sui ponti

UNI EN 1992-1-1: Progettazione delle strutture di calcestruzzo - regole generali e regole per gli edifici

UNI EN 1992-2: Progettazione delle strutture di calcestruzzo – Ponti di calcestruzzo

1.4 Condizioni ambientali e classi di esposizione

Per quanto riguarda le classi di esposizione, si prevede l'alternarsi di cicli di gelo/disgelo, in presenza di agenti disgelanti, per cui, applicheranno le seguenti classi di esposizione:

Traversi, soletta e cordoli:	XF4
Lastre prefabbricate:	XF4
Travi prefabbricate:	XC4

Le caratteristiche del calcestruzzo dovranno pertanto rispettare, oltre i requisiti di resistenza indicati al punto seguente, anche i criteri previsti dalla vigente normativa (EN 11104 e EN 206) per quanto riguarda l'esposizione alle classi indicate.

1.5 Caratteristiche materiali

Vengono di seguito elencati i materiali impiegati per la realizzazione dell'opera, unitamente ai rispettivi parametri di riferimento

1.5.1 Tensioni limite e proprietà di riferimento - Allargamento

Calcestruzzo

Elemento	classe	f_{ck}	R_{bk}	f_{cm}	f_{ctm}	E_{cm}
Travi prefabbricate	C45/55	45	55	53	3.79	36000
Soletta e traversi	C35/45	35	45	43	3.21	34000
Coppelle	C35/45	35	45	43	3.21	34000

riferimenti:

EN 206
EN 1992-1-1 3.1.2. tab. 3.1

Acciaio in barre per c.a.

tipo	B450C	
f_{yk}	450 MPa	Snervamento
f_{tk}	540 MPa	Rottura a trazione
E_s	210000 MPa	Modulo di Young

riferimenti:

EN 1992-1-1 cap. 3.2 + ann. C
EN 1994-2 cap. 3.2(2)

Acciaio da precompressione aderente

Tipo trefoli	0.6"		
A _{trefolo}	139 mm ²	area	
f _{ptk}	1860 MPa	Tensione caratteristica di rottura	
f _{p(1)k}	1670 MPa	Tensione caratteristica all'1% di deformazione totale	
f _{yd}	1452 MPa	Tensione massima per il calcolo a rottura	
σ _{pi}	1488 MPa	Tensione iniziale all'atto della tesatura	$\min(0.8f_{ptk}; 0.9f_{p(1)k})$
E _s	195000 MPa	Modulo di Young	
ρ ₁₀₀₀	2.5 %	Cadute per rilassamento a 1000 ore dopo la messa in tensione	
μ	0.8 -	σ _{pi} / f _{ptk}	
t		Tempo misurato in ore dalla messa in tensione	

riferimenti:

EN 1992-1-1 cap. 3.2 + ann. C

EN 1994-2 cap. 3.2(2)

Cadute per rilassamento: in assenza di dati sperimentali afferenti al lotto considerato, caduta di tensione Δσ_{pr} per rilassamento al tempo t ad una temperatura di 20°C può assumersi pari al valore calcolato con la seguente formula:

$$\frac{\Delta\sigma_{pr}}{\Delta\sigma_{pi}} = 0.66 \cdot \rho_{1000} \cdot e^{9.1\mu} \cdot \left(\frac{t}{1000}\right)^{0.75(1-\mu)} \cdot 10^{-5}$$

1.5.2 Tensioni limite e proprietà di riferimento – Impalcato esistente

Di seguito le informazioni tratte dai documenti progettuali di archivio e dalle indagini in situ.

Travi prefabbricate:

```

Caratteristiche dei materiali impiegati
Acciaio: limite elastico 0,2 % = 140 Kg/mmq.
         carico di rottura = 165 Kg/mmq.

Calcestruzzo: inerte ø max 22
              granulometria con curva Juller

Cemento: 400 Kg. di cemento 730

Rapporto acqua - cemento; 0,42

Carico di rottura a 28 giorni: 420 Kg/cmq.
    
```

ARTICOLO 337 - FERRO A.Q. 50-60
 Con staffe ø 10 a 2 br e con Kf = 1.600 Kg/cmq.

Le caratteristiche dell'acciaio ordinario sono dichiarate in progetto esse quelle dell'Aq 50 e Aq60, senza ulteriori indicazioni. Nelle verifiche a taglio si dichiara una σ_{AMM} = 1600 kg/cm². Si assume quindi Aq50.

Le indagini hanno restituito i seguenti risultati:

Opera 2: Ponte sul canale Emiliano
 Progr.: Km 11+292

Prove su calcestruzzi

Spalle						
Zona	Elemento	Carr.	R _{po/scl} [MPa]	R _{cm,lab} [MPa]	K _{corr.}	R _{c,corr.} [MPa]
L1-OP2-1	Spalla B	Sud	40,00	38,47	0,96	38,47
L1-OP2-9	Spalla A	Sud	37,83			36,38
L1-OP2-10	Spalla A	Nord	38,82			37,33
Valori Medi			38,88	38,47	0,96	37,39

Travi						
Zona	Elemento	Carr.	R _{son} [MPa]	R _{cm,lab} [MPa]	K _{corr.}	R _{c,corr.} [MPa]
L1-OP2-3	Trave 1	Sud	52,27	46,82	0,90	46,82
L1-OP2-5	Trave 2	Sud	49,17			44,04
L1-OP2-6	Trave	Nord	51,50			46,12
Valori Medi			50,98	46,82	0,90	45,66

Solette						
Zona	Elemento	Carr.	R _{son} [MPa]	R _{cm,lab} [MPa]	K _{corr.}	R _{c,corr.} [MPa]
L1-OP2-4	Soletta	Sud		55,56		

Legenda:

- R_{po/scl} Resistenza combinata pull-out/sclerometro
- R_{cm,lab} Resistenza cubica media di laboratorio
- K_{corr.} Fattore di correlazione tra prove distruttive e non distruttive
- R_{c,corr.} Resistenza cubica PND correlata

Opera 2: Ponte sul canale Emiliano
 Progr.: Km 11+292

Prove su barre d'armatura

Spalle										
Zona	Elemento	Carr.	Tipo (a.m./t.l.)	Φ [mm]	f _y [MPa]	f _t [MPa]	HB _{med}	f _{t,HB} [MPa]	K	f _{t,HB,k} [MPa]
L1-OP2-2	Spalla B	Sud	t.l.	12	382,0	504,0	84,1	288,2	1,75	504,0
L1-OP2-7	Spalla A	Sud	t.l.	12			88,9	303,6		531,0
L1-OP2-8	Spalla A	Sud	t.l.	12			90,0	307,4		537,6
Valori Medi							87,7	299,7	1,75	524,2

Legenda:

- HB_{med} Media valore di durezza Brinell
- f_{t,HB} Resistenza acciaio stimata da prove di durezza
- K Fattore di correlazione tra prove distruttive e non distruttive
- f_{t,HB,k} Valore di resistenza a trazione correata

Con riferimento alla completezza dei dati a disposizione tratti dai documenti progettuali di archivio e visti gli esiti delle prove in situ, si procede nel seguito assumendo un fattore di confidenza FC sui risultati sperimentali pari all'unità e si riconducono le caratteristiche dei materiali stessi alle classi di resistenza da normativa più prossime.

Caratteristiche dei materiali assunte nelle verifiche:

Travi esistenti

R _{c,corr} (MPa)	f _{cm,corr} (MPa)	Δ(f _{cm} -f _{ck}) (MPa)	f _{ck} (MPa)	Classe equivalente (MPa)	f _{cm} (MPa)
45.66	37.90	8	29.90	C28/35	36

Soletta - traversi esistenti

$R_{c,corr}$ (MPa)	$f_{cm,corr}$ (MPa)	$\Delta(f_{cm}-f_{ck})$ (MPa)	f_{ck} (MPa)	Classe equivalente (MPa)	f_{cm} (MPa)
55.56	46.11	8	38.11	C35/45	43

Travi nuove			Soletta - traversi nuovi		
Classe (-)	f_{ck} (MPa)	f_{cm} (MPa)	Classe (-)	f_{ck} (MPa)	f_{cm} (MPa)
C45/55	45	53	C35/45	35	43

Relativamente all'armatura lenta si identificano le caratteristiche delle barre (negli elaborati progettuali originari) pari a $\sigma_{AMM} = 1600 \text{ kg/cm}^2$, $f_{yk} = 2700 \text{ kg/cm}^2$

Acciaio in barre per c.a. (Travi CAP)

tipo	Aq 50	
f_{yk}	270 MPa	Snervamento
f_{tk}	500 MPa	Rottura a trazione
E_s	210000 MPa	Modulo di Young

Acciaio in barre per c.a. (soletta, traversi, spalle)

tipo	Aq 50	
f_{yk}	270 MPa	Snervamento
f_{tk}	500 MPa	Rottura a trazione
E_s	210000 MPa	Modulo di Young

Acciaio da precompressione (fili aderenti e scorrevoli)

Tipo trefoli	12 Φ 7 mm	
$A_{trefolo}$	462 mm ²	area
f_{ptk}	1650 MPa	Tensione caratteristica di rottura
$f_{p(0.2)k}$	1400 MPa	Tensione caratteristica allo 0.2% di deformazione
f_{yd}	1327 MPa	Tensione massima per il calcolo a rottura
E_s	190000 MPa	Modulo di Young
Per la determinazione di f_{yd} si è preso in conto l'incrudimento dei trefoli		

1.5.3 Coefficienti parziali di sicurezza

Relativamente ai coefficienti parziali dei materiali si fa riferimento, nell'ambito delle rispettive verifiche, a quanto contenuto in tabella.

Calcestruzzo

α_{cc}	0.85	carichi di lunga durata (quando rilevante)
γ_c	1.50	S.L.U.

riferimenti:

EN 1992-1-1 2.4.2.4

Acciaio in barre

γ_s	1.15 resistenza S.L.U.
------------	------------------------

riferimenti: NTC 2008

1.6 Software di calcolo

Per l'analisi strutturale dell'impalcato e delle sottostrutture si adotta il metodo degli elementi finiti; si utilizza, a tale fine, il pacchetto software denominato "LUSAS (vers. 14.7)", fornito da F.E.A. (U.K.) su piattaforma windows NT. Il pacchetto software comprende pre-post processore grafico interattivo destinato all'input della geometria di base e all'interpretazione dei risultati di output, ed un risolutore ad elementi finiti.

Per le verifiche delle sezioni in calcestruzzo armato precompresso si adotta un foglio di calcolo sviluppato ad hoc in excel, mentre per le strutture in c.a. si utilizza il programma "RC-SEC" versione 2010.4 Rev 192 sviluppato da Geostru oltre al software VcaSLU ver. 7.7 del 30.08.2011, sviluppato dal Prof. Gelfi.

1.7 Convenzioni generali

Nel prosieguo del presente elaborato si adotteranno le notazioni contemplate dalle varie norme EN di riferimento. Le unità di misura sono quelle relative al sistema internazionale, ovvero:

lunghezze: m

forze - coppie: kN

tensioni: MPa

Per quanto riguarda le convenzioni di segno, si considerano, in generale, positive le trazioni.

Convenzioni specifiche verranno riportate nel prosieguo della presente relazione.

Si farà riferimento, di norma, a sistemi di tipo cartesiano ortogonale, in cui, in generale, si ha piano x-y orizzontale, con x posto tangente al tracciato nel punto in esame ed asse z verticale.

In generale, per quanto riguarda le azioni interne nell'impalcato, salvo dove diversamente specificato, si indicherà con:

F_x azione assiale

F_y azione tagliante agente nel piano orizzontale

F_z azione tagliante agente nel piano verticale

M_x momento torcente

M_y momento flettente agente nel piano verticale

M_z momento flettente agente nel piano orizzontale

Le verifiche dell'impalcato verranno eseguite esclusivamente con riferimento alle caratteristiche F_x , F_z , M_y , dal momento che risultano non significativi i contributi F_y , M_x ed M_z .

In particolare, per le sollecitazioni verrà impiegata anche la seguente notazione alternativa:

M (M_f) in luogo di M_y

V in luogo di F_z

T in luogo di M_x

Nell'ambito dell'adozione del sistema di riferimento elementare, si precisa che le azioni flettenti di trave sono da intendersi:

- POSITIVE: se le fibre tese sono rivolte all'estradosso trave
- NEGATIVE: se le fibre tese sono rivolte all'intradosso trave

2. Impostazione delle analisi e delle verifiche

2.1 Analisi della struttura

Si assume come rappresentativa e se ne esegue l'analisi la campata relativa alla carreggiata sud.

Le fasi realizzative dell'impalcato prevedono, a valle della preliminare demolizione dei cordoli, della soletta esistente per le porzioni individuate in progetto e della realizzazione delle nuove spalle, il posizionamento delle travi in c.a.p. e la successiva realizzazione della soletta in c.a., gettata in opera con l'ausilio di lastre prefabbricate. Segue quindi la realizzazione della connessione tra la porzione di impalcato pre-esistente e quella di nuova costruzione e la messa in opera del pacchetto stradale definitivo e degli arredi.

Dal punto di vista dell'analisi strutturale globale, si procede in maniera semplificata a simulare le fasi ora descritte, studiando, per l'impalcato esistente e per quello in allargamento, le fasi di vita riassunte nella tabella riportata di seguito.

La variazione delle caratteristiche geometriche degli elementi strutturali e dei vincoli tra le porzioni costituenti gli impalcati è presa in conto attraverso cinque differenti modelli numerici.

I risultati di ciascuno dei cinque modelli, ognuno dei quali coglie una specifica configurazione della struttura coi relativi vincoli e carichi agenti, vengono sovrapposti linearmente nel modello denominato "base" e combinati secondo le indicazioni di normativa.

Con riferimento a quanto anticipato nei paragrafi precedenti, le strutture in studio sono costituite da impalcati a una campata. Lo schema statico è sempre di semplice appoggio e non vi sono impalcati in curva.

Per la realizzazione delle solette in allargamento e il rinforzo delle esistenti, qualora necessario, si prevede l'utilizzo di calcestruzzo a ritiro compensato.

In virtù di quanto sopra, nello studio degli impalcati si trascurano tutte le azioni agenti nel piano degli stessi, siano esse di origine statica o sismica.

Nei modelli agli E.F. si trascurano inoltre gli effetti di lungo termine, sia in termini di variazione delle caratteristiche dei materiali, sia in termini di coazioni, in quanto gli schemi statici degli impalcati sono tali da non indurre significativi effetti iperstatici.

Le sollecitazioni trasmesse alle sottostrutture e agli appoggi dagli impalcati, in termini di componenti orizzontali statiche e sismiche, si determinano "a parte" con analisi indipendente per i cui dettagli si rimanda alle relazioni relative alle spalle e alle pile, nelle quali sono anche esplicitate le valutazioni relative ai ritegni sismici.

Le caratteristiche geometriche ed inerziali delle travi principali e dei traversi sono determinate direttamente dal software di calcolo agli E.F. una volta inserita la geometria, ad eccezione della rigidità torsionale delle travi nuove (I_{xx}) calcolata con file a latere per tenere conto dell'effetto irrigidente dato dalla solidarizzazione con la soletta, che genera una sezione a cassoncino chiuso (trave e soletta).

MODELLAZIONE A PIASTRA NERVATA CON SOLETTA ISOTROPA:

L'impalcato viene modellato come piastra nervata composta da travi principali e traversi (elementi beam) aventi la sezione della sola trave in CAP e del traverso (per la parte intradossata) e la soletta è simulata con elementi shell.

La collaborazione tra le travi e la soletta è colta attraverso la connessione tra gli elementi beam (lungo il loro sviluppo longitudinale) e gli elementi shell soprastanti.

Detti elementi shell (soletta) hanno caratteristiche isotrope e sono in grado di agire, secondo la loro reale rigidezza, sia in direzione trasversale rispetto all'asse delle travi, ripartendo i carichi esterni e collegando tra loro le travi principali, sia a livello membranale, ricreando, assieme agli elementi "beam" sottostanti, il comportamento dell'insieme trave-soletta collaborante.

Le sollecitazioni flettenti, agenti sull'insieme "trave-soletta collaborante", si ottengono direttamente dal programma agli E.F. sulla base dell'ipotesi di sezione "trave-soletta" auto-equilibrata assialmente (valida in presenza di connessione lineare soletta-trave lungo l'intero sviluppo), quale somma della caratteristica flettente direttamente agente sull'elemento beam e dell'azione assiale moltiplicata per la distanza tra il baricentro della beam e il piano medio della soletta.

L'azione tagliante e torcente significativa è invece quella afferente all'elemento beam.

Con riferimento ai dettami normativi (NTC 2008) in merito alla verifica delle strutture esistenti, nel seguito si considereranno significative le sole combinazioni SLU agli stati limite ultimi.

Per semplicità si ometterà quindi di simulare le fasi realizzative dell'impalcato esistente in quanto, per quest'ultimo, risultano significative le sole caratteristiche di resistenza e sollecitazione relative allo stato limite ultimo citato.

Di seguito si riassumono in forma tabellare le principali assunzioni utilizzate nell'implementazione dei cinque modelli numerici:

Modello (-)	Azioni su impalcato Esistente (-)	Azioni su impalcato Nuovo (-)	Note (-)
Mod1	La struttura "nasce" intera nella configurazione attuale. Travi, traversi e solette hanno le caratteristiche di materiale e geometriche reali. Si considera forfettariamente presente un carico distribuito uniforme pari a 10 cm di pacchetto stradale.	La struttura ha le sole travi in CAP resistenti e sollecitate dal peso proprio e dal peso della soletta non collaborante di competenza (attribuito quale carico di linea determinato preliminarmente).	Per la struttura esistente si assume, per semplicità, la configurazione attuale come quella a demolizioni avvenute (demolizione parziale della soletta nella zona di interfeccia con l'allargamento)
Mod2	Inserisco il peso del getto in calcestruzzo relativo al sovrappessore strutturale, ove previsto. Applico sulla trave prossima alla struttura nuova il carico relativo a metà della larghezza della fascia di sutura.	Attivo la soletta nuova (ad esclusione della fascia di sutura di 50 cm di larghezza), attivo i traversi ed il loro peso. Applico sulla trave prossima alla struttura esistente il carico relativo a metà della larghezza della fascia di sutura.	
Mod3	Inserisco dei vincoli fittizi a terra "di cerniera lineare" in corrispondenza agli assi delle travi e dei traversi. Attivo interamente la soletta con lo spessore strutturale di fine intervento (eventuale sovrappessore strutturale, dove previsto). Applico il peso proprio sugli elementi shell. Per minimizzare l'azione sulle travi e traversi, attribuisco loro un materiale fittizio con modulo di elasticità basso.	Inserisco dei vincoli a terra "di cerniera lineare" in corrispondenza agli assi delle travi e dei traversi. Attivo interamente la soletta con lo spessore strutturale di fine intervento (inclusa la fascia di sutura). Applico il peso proprio sugli elementi shell. Per minimizzare l'azione sulle travi e traversi, attribuisco loro un materiale fittizio con modulo di elasticità basso.	Tale modello serve per cogliere l'azione del peso proprio della soletta su quest'ultima al fine di poter trattare l'intera analisi dell'impalcato (travi - traversi - soletta) con un unico modello "Base". Si assume quindi l'ipotesi che le coppelle non diano un contributo resistente nei confronti del peso proprio del getto durante la vita di servizio dell'opera.
Mod4	Applico sulla struttura il peso del "delta spessore del pacchetto", al fine di ottenere il valore pieno del carico di progetto. Applico tutti i carichi permanenti portati relativi alla vestizione dell'impalcato (cordoli, barriere...).	Applico sulla struttura lo spessore del pacchetto stradale in progetto. Applico tutti i carichi permanenti portati (cordoli, barriere...). Si attiva la connessione della zona di sutura che collega i due impalcati (esistente e nuovo).	
Mod5	Analisi sotto l'effetto dei carichi da traffico.	Analisi sotto l'effetto dei carichi da traffico.	Si trascurano le azioni orizzontali statiche e sismiche (frenatura, vento, sisma). Si trascurano gli effetti di temperatura, ritiro...
Base	Si sovrappongono le azioni proprie dei modelli precedenti e si implementano le combinazioni di verifica.		

Per chiarezza si esplicita quanto riassunto in tabella relativamente al modello n. 3 (Mod3) che, come anticipato, ha lo scopo di cogliere gli effetti sulla sola soletta del peso proprio della stessa. Per ottenere il risultato voluto senza gravare doppiamente le travi in CAP del peso proprio della soletta, in questo modello si inseriscono dei vincoli fittizi sui quali converge il peso del getto, consentendo di coglierne i soli effetti sulla soletta.

L'effetto globale del peso proprio della soletta sulle travi e appoggi è affidato al modello n. 02 (Mod.2) nel quale la soletta non è ancora efficace in quanto non "matura".

Si palesa inoltre che:

- Si è adottato, per semplicità e a favore di sicurezza, l'attuale spessore medio del pacchetto stradale sugli impalcati pari a 0.10 m. Lo spessore medio ad intervento effettuato è stato invece assunto di 0.20 m
- L'analisi dell'impalcato sotto l'effetto dei carichi mobili è stata eseguita "a strutture connesse". (schemi di carico 1 - TS ed UDL, folla)
- Le disposizioni di verifica dei carichi variabili sono state individuate attraverso l'ottimizzatore presente nel programma di calcolo agli E.F. (TLO). In particolare, dopo aver individuato le sezioni significative di verifica per ciascuna famiglia di elementi strutturali (le travi principali, i traversi, le solette esistenti e nuove, incluse le fasce di sutura tra le due), si sono associate a ciascuna le caratteristiche di sollecitazione significative da massimizzare/minimizzare. Attraverso il TLO e con procedura basata sulla determinazione delle linee/superfici di influenza, il software ha automaticamente disposto i carichi variabili in modo da ottenere l'effetto più severo di volta in volta ricercato sull'impalcato o sugli appoggi, nel rispetto dei vincoli di normativa.

In conclusione, la modellazione implementata consente di ripercorrere per fasi cronologiche lo sviluppo delle sollecitazioni gravanti sugli elementi strutturali dell'orditura principale e secondaria, oltre che sulla soletta, della porzione di impalcato in allargamento.

Tutti i carichi agenti sulla struttura sono stati attribuiti secondo una suddivisione in Loadcase elementari, valida per ciascun modello. (Mod 1-5).

Ogni singolo modello vede la presenza di due Loadcase, denominati "Mi-GK1", "Mi-GK2".

Al primo si attribuiscono tutti i carichi riconducibili ai pesi propri degli elementi strutturali, al secondo quelli indotti dalla presenza di carichi permanenti portati non strutturali. Nel modello Mod5 si implementa l'analisi dei carichi da folla (M5-Q5) e da traffico veicolare.

A posteriori è quindi ricostruibile l'azione indotta sulla struttura per effetto dei (soli e tutti) pesi propri di elementi strutturali (fase 1), dei (soli e tutti) carichi permanenti non strutturali (fase 2) e dei variabili da traffico (fase 3). Con questi dati è possibile ricostruire le sollecitazioni da attribuire a ciascuno step di costruzione dell'opera per le verifiche tensionali e fessurative nel CAP, nei traversi e in soletta.

Si evidenzia che i singoli modelli numerici (1-5) non sono immediatamente associabili alle tre fasi di vita della struttura (1 - soletta non collaborante, 2- struttura ultimata e azione dei carichi permanenti di lungo periodo, 3 - effetto dei carichi variabili) come sopra riassunte.

2.2 Studio interazione impalcato/sottostrutture

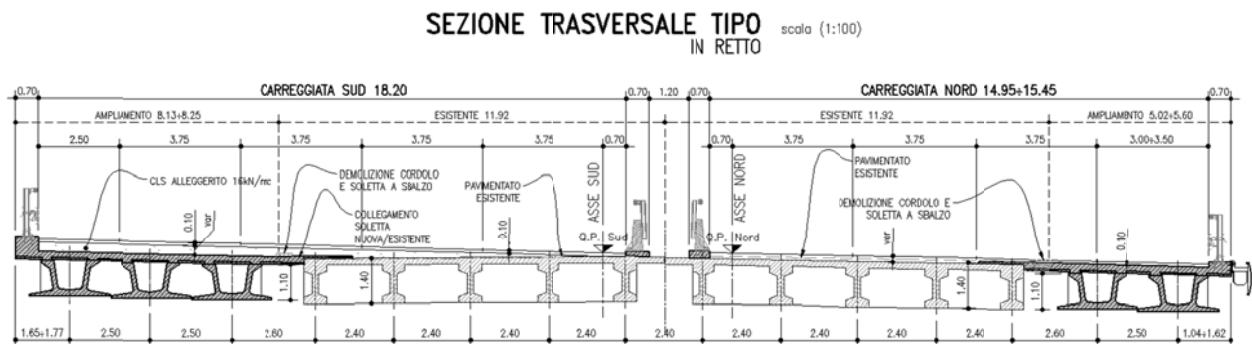
Come anticipato nei capitoli precedenti, lo schema statico caratterizzante la struttura consente di implementare analisi separate per i singoli impalcati e per le sottostrutture, a partire dalla quota dei baggioli verso le fondazioni. Il presente documento dettaglia quanto sviluppato in merito agli impalcati, fino all'individuazione delle sollecitazioni agenti sugli appoggi in termini di componenti verticali.

Per le valutazioni inerenti le strutture sottostanti, a partire dalle azioni orizzontali sugli appoggi (statiche e sismiche) e sui ritegni sismici, sulle spalle, le pile e le fondazioni si rimanda alle relazioni dedicate.

2.3 Caratteristiche delle sezioni dell'impalcato

L'opera presenta una campata di luce (interasse appoggi) pari a $L_1 = 22.50$ m circa.

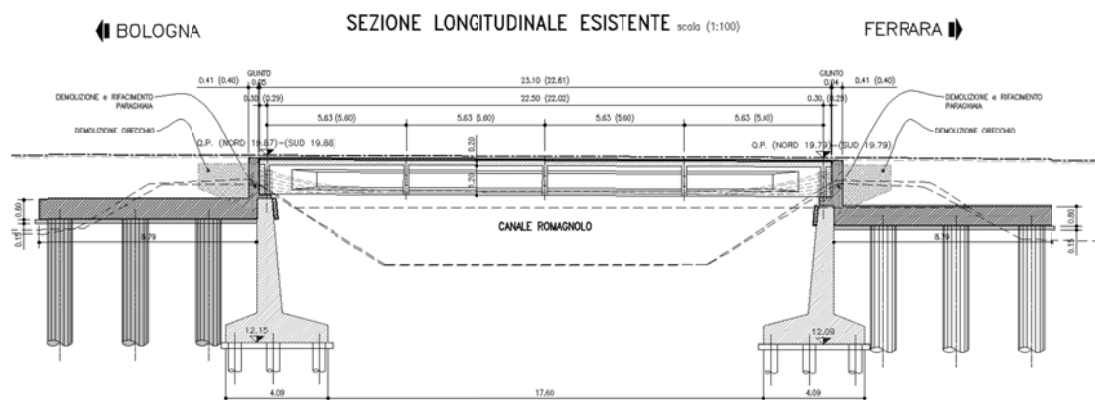
La travi principali presentano medesima altezza e sezione geometrica in entrambe le carreggiate.



Sezioni trasversali allargate

2.3.1 Impalcato esistente

Le informazioni geometriche e quelle relative alle armature che si utilizzano nelle analisi e nelle verifiche sono tratte dal progetto di archivio.



Profilo longitudinale impalcato esistente

Le carreggiate sono tra loro indipendenti e la continuità del piano viario a monte e a valle dell'opera è garantita dalla presenza di giunti trasversali.

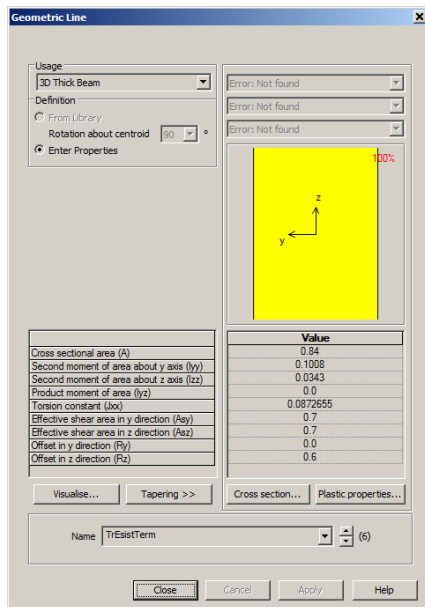
2.3.1.1 Caratteristiche geometriche delle travi e dei traversi

Le analisi vengono implementate assumendo le sezioni lorde degli elementi strutturali principali e secondari al netto della soletta che, nelle fasi in cui risulta attiva, è simulata dall'effetto flessionale e membranale degli elementi tipo "shell".

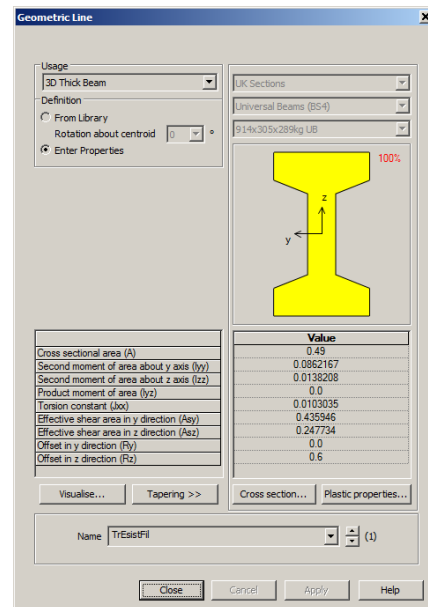
Nelle tabelle seguenti estratte dal database del software agli E.F. le unità di misura utilizzate sono il m, il m², il m³ e il m⁴.

Trave principale:

Le travi principali presentano sezione unica per l'intero sviluppo longitudinale e ringrossi nella parte terminale.



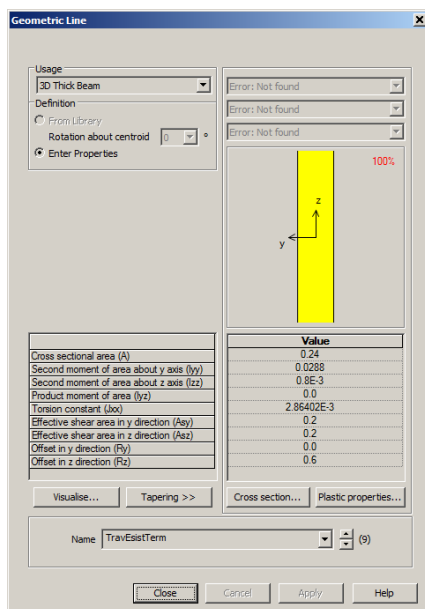
Sezione di estremità



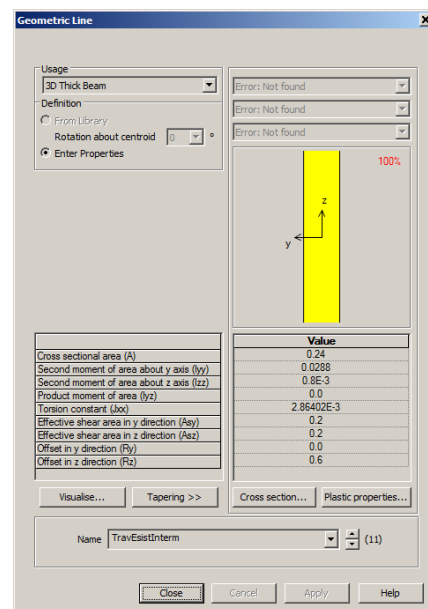
Sezione in campata

Traversi:

Sono presenti quattro traversi per ciascuna campata di cui due allineati con gli assi appoggi. Si ricorda che, con riferimento alla modellazione dettagliata nei paragrafi precedenti, gli elementi “beam” simulano la sola porzione di traverso a partire dalla quota di intradosso della soletta fino al filo inferiore della sezione resistente.



Traverso di estremità

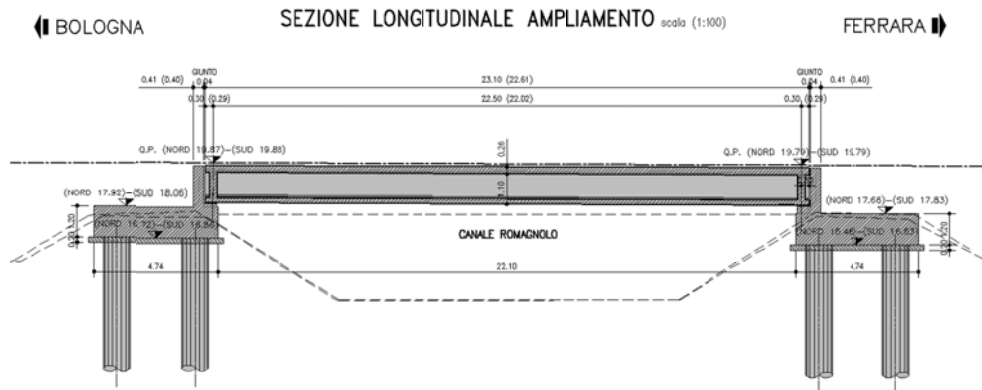


Traverso di campata

La sezione dei traversi è di 0.20 x 1.20 m in corrispondenza all’asse appoggi e 0.20 x 1.20 m in campata e sono connessi alla soletta.

2.3.2 Impalcato nuovo in allargamento

Si rimanda agli elaborati progettuali per maggiori dettagli relativi alle caratteristiche geometriche che si utilizzano nelle analisi e nelle verifiche.



Profilo longitudinale impalcato nuovo

Le carreggiate sono tra loro indipendenti e la continuità del piano viario a monte e a valle dell'opera è garantita dalla presenza di giunti trasversali.

2.3.2.1 Caratteristiche geometriche delle travi e dei traversi

Le analisi vengono implementate assumendo le sezioni lorde degli elementi strutturali principali e secondari al netto della soletta che, nelle fasi in cui risulta attiva, è simulata dall'effetto flessionale e membranale degli elementi tipo "shell".

Le caratteristiche inerziali delle sezioni resistenti sono calcolate in automatico dal programma agli EF ad eccezione della rigidità torsionale delle travi nuove che, una volta solidarizzate alla soletta, realizzano una sezione a cassoncino chiuso monocellulare con rigidità torsionale elaborata con apposito foglio di calcolo e inserita a posteriori nel software di calcolo.

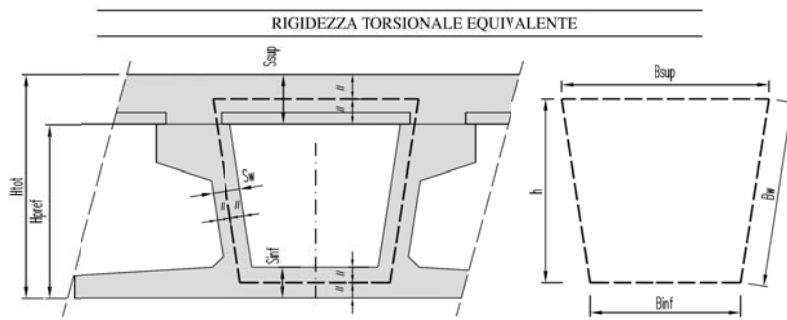
Nelle tabelle seguenti estratte dal database del software agli E.F. le unità di misura utilizzate sono il m, il m², il m³ e il m⁴.

Trave principale:

Le travi principali presentano sezione ringrossata nel tratto terminale.

La rigidità torsionale delle travi nuove con la soletta collaborante è calcolata secondo le formule di letteratura con riferimento a sezioni monocellulari chiuse, tenendo in conto le caratteristiche del calcestruzzo della soletta omogeneizzato a quello della trave in CAP.

Rigidità torsionale equivalente (cassoncini a parete sottile):

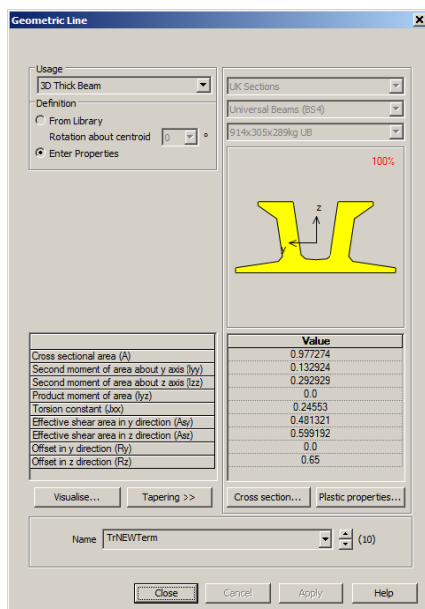


Materiali:

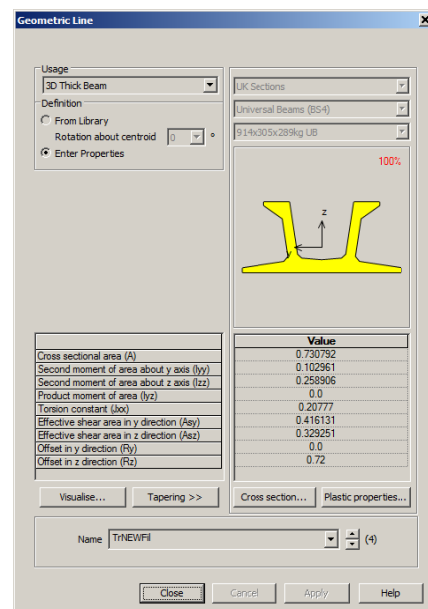
	fck (Mpa)	E (Mpa)	v (-)	G (Mpa)
Trave	45	36283	0.2	15118
Getto soletta-Traversi	35	34077	0.2	14199

Geometria della sezione:

	Soletta			Trave Pref.				Rigidità torsionale	
	S _{SUP} (m)	S* _{SUP} (m)	B _{SUP} (m)	S _{INF} (m)	B _{INF} (m)	S _W (m)	H _{PREF} (m)	K (m ⁴)	K/2 (m ⁴)
UH110-TESTA	0.26	0.24	1.048	0.19	0.715	0.278	1.1	0.24553	0.12276
UH110-FILANTE	0.26	0.24	1.187	0.19	0.85	0.14	1.1	0.20777	0.10389



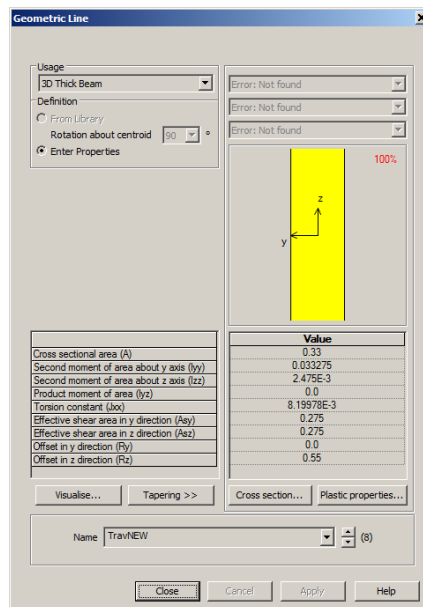
Sezione di estremità



Sezione in campata

Traversi:

Sono presenti due traversi per ciascuna campata allineati con gli assi appoggi. Si ricorda che, con riferimento alla modellazione dettagliata nei paragrafi precedenti, gli elementi “beam” simulano la sola porzione di traverso a partire dalla quota di intradosso della soletta fino al filo inferiore della sezione resistente.



Traverso di estremità

La sezione dei traversi è assunta pari a 0.30 x 1.10 m. Nel modello agli EF si considera l’interazione della porzione gettata in opera con l’ala delle travi prefabbricate che fungono da contenimento inferiore del getto. L’inerzia è quindi determinata assumendo l’altezza pari a quella della trave in CAP (H= 1.10 m). I traversi sono connessi alla soletta.

3. Analisi dei carichi

Di seguito si riporta la descrizione dei vari contributi di carico presi in esame ai fini dell'analisi della struttura principale dell'impalcato e della soletta.

Nel seguito si distinguono i singoli carichi agenti in ciascuna delle tre principali fasi che identificano cronologicamente la realizzazione e l'esercizio del manufatto.

Si ricorda che la variazione delle caratteristiche degli impalcati e dei carichi agenti, già descritta ed ottenuta attraverso l'implementazione dei cinque modelli numerici, non si relaziona direttamente con le fasi seguenti ma consente di simularne tutti gli effetti attraverso le combinazioni sviluppate nel modello "Base".

3.1 Carichi agenti in fase 1

Questa fase identifica il momento successivo al varo delle travi prefabbricate, a valle del posizionamento delle predalles e dell'armatura della soletta e nell'istante immediatamente successivo al completamento del getto della soletta. Si ha quindi l'effetto di tutti i pesi propri degli elementi strutturali senza però che vi sia efficacia della soletta e dei traversi, il cui calcestruzzo deve ancora maturare.

3.1.1 Pesi propri (G_{k1})

Il peso dei vari elementi strutturali prefabbricati in c.a.p., della soletta, dei traversi e della coppella è stato conteggiato con riferimento ad un peso specifico convenzionale di 25.00 kN/m^3 e con riferimento alla geometria dei singoli elementi.

Sono attivi in questa fase i seguenti carichi principali:

- PP Travi in CAP
- PP Traversi
- PP Soletta

3.2 Carichi agenti in fase 2

3.2.1 Sovraccarichi permanenti (G_{k2})

Sono attivi in questa fase i seguenti carichi principali:

- Il sovrappessore strutturale applicato ad estradosso della soletta esistente (ove previsto)
- Il pacchetto di pavimentazione esistente e nuovo
- I cordoli corredati di barriere FOA e/o di sicurezza (ove presenti)
- Gli elementi di arredo dell'opera (velette, canali,...)

3.3 Carichi agenti in fase 3

Come anticipato nei paragrafi precedenti, la presente relazione mira alla verifica e al dimensionamento della sola porzione di struttura afferente agli impalcati. In virtù di questa assunzione e dello schema statico degli impalcati che risulta privo di significativi effetti iperstatici, è possibile trascurare le azioni indotte dalla temperatura e dai carichi agenti in generale con direzione complanare alla soletta (vento, forza centrifuga e frenatura). Queste azioni, necessarie per il corretto dimensionamento dei giunti, degli apparecchi di appoggio e delle sottostrutture, sono trattate con analisi indipendente nelle relazioni di calcolo dedicate alle spalle/pile ed alle fondazione, alle quali si rimanda per maggiori dettagli.

3.3.1 Carichi mobili (Q_k)

Si seguono le disposizioni contenute in EN 1991-2. capp.4/5 + NAD (NTC-08 cap. 5.1.3.3.5) con riferimento a ponti di I categoria.

La presenza del carico da traffico viene disposta sull'impalcato in modo tale da massimizzare le linee/superfici di influenza del momento flettente e del taglio nelle travi, nei traversi e in soletta, compresa la porzione di sutura che funge da connessione tra la struttura esistente e quella in progetto. I sistemi di carico considerati sono quelli previsti dalla normativa e in particolare di tipo TS, UDL, folla concomitante.

In generale, sull'intera larghezza fisica della carreggiata delimitata dai cordoli in c.a., si disporrà il massimo numero di corsie di carico, di larghezza convenzionale pari a 3.00 m, che inducano un incremento dell'effetto agente sulla sezione strutturale in verifica. Si considera inoltre agente, quando penalizzante, un carico da folla di potenza = 2.50 kN/m^2 – Schema 5 (folla compatta). (Ai fini del calcolo delle sollecitazioni nella statica globale si considera il Load Model 1).

Load model 1

Il Load Model 1 è formato da carichi concentrati (TS) e distribuiti (UDL), posizionati su corsie convenzionali di carico di ampiezza massima pari a 3.00 m, unitamente al carico q_{fk} , posizionato rispettivamente sui marciapiedi laterali con il valore proprio di combinazione.

Le corsie verranno denominate secondo le convenzioni di norma, partendo dalla più "pesante" detta "corsia 1".

Ai fini delle verifiche dell'impalcato si considera il carico TS e UDL, riferendo le rispettive intensità a quanto riportato in tabella.

Location	Tandem system <i>TS</i>	<i>UDL</i> system
	Axle loads Q_{ik} (kN)	q_{ik} (or q_{fk}) (kN/m^2)
Lane Number 1	300	9
Lane Number 2	200	2,5
Lane Number 3	100	2,5
Other lanes	0	2,5
Remaining area (q_{fk})	0	2,5

Il posizionamento dei carichi TS e la segmentazione delle stese di carico UDL viene effettuato mediante una apposita procedura automatica (T.L.O.) prevista dal pacchetto ad elementi finiti, che procede a posizionare i carichi, data la posizione delle "kerbs" laterali, sulle superfici di influenza appositamente predisposte.

3.3.1.1 Verifica delle travi e dei traversi

Per l'analisi delle strutture principali si effettua la massimizzazione/minimizzazione delle seguenti caratteristiche di sollecitazione:

- Momento flettente nella mezzera delle travi principali per l'impalcato esistente e per l'allargamento
- Azione tagliante nella sezione di estremità e in quella di fine ringrosso (ove presente) per le travi principali dell'impalcato esistente e dell'allargamento
- Momento flettente nelle sezioni in campata dei traversi dell'impalcato esistente
- Azione verticale sugli appoggi per le travi principali dell'impalcato esistente e dell'allargamento

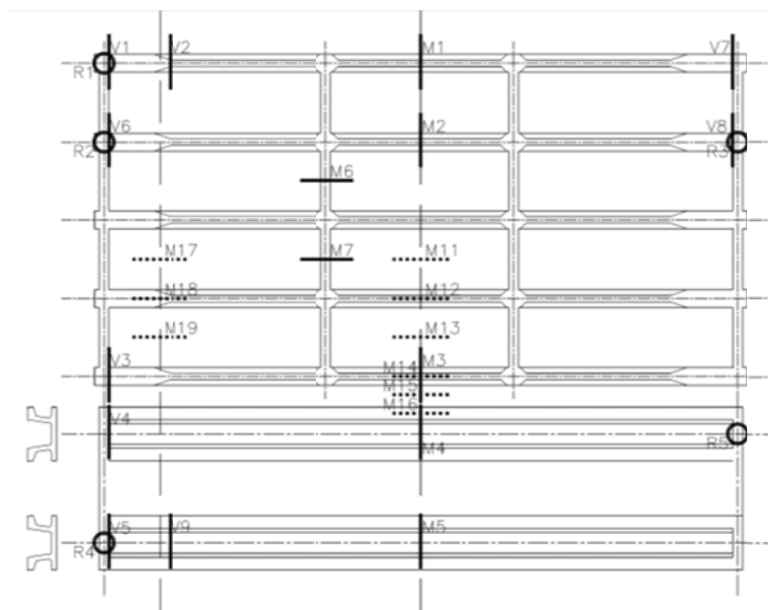
3.3.1.2 Verifiche in soletta

Per l'analisi delle solette si effettua la massimizzazione/minimizzazione delle seguenti caratteristiche di sollecitazione:

- Momento flettente in campata in corrispondenza all'intersezione con le travi principali e a metà della loro distanza reciproca per l'impalcato esistente e nella zona di connessione con la struttura in allargamento
- Momento flettente a circa un ottavo della luce o lungo la sezione di fine ringrosso delle travi (ove presente) in corrispondenza all'intersezione con le travi principali e a metà della loro distanza reciproca, per l'impalcato esistente

Si sono previste sezioni di verifica mirate ad indagare le sollecitazioni agenti nella zona di sutura che risulta un punto di particolare criticità in quanto principale connessione tra l'impalcato esistente e quello in allargamento e di difficile realizzazione.

Di seguito lo schema qualitativo per l'individuazione della dislocazione e dell'orientamento delle sezioni di verifica e degli appoggi indagati.



Sezioni di verifica degli impalcati

Il significato della simbologia adottata è il seguente:

- Mi continua Campionamento della sollecitazione flettente in travi/traversi
- Vi continua Campionamento della sollecitazione tagliante in travi/traversi
- Ri Campionamento della componente verticale negli appoggi
- Mi puntini Campionamento della sollecitazione flettente in soletta

3.4 Tabella esplicativa dei carichi agenti

Nel seguito si riassumono in forma tabellare i singoli carichi presi in conto in analisi, corredati di nomenclatura, tipologia di carico (pesi propri, permanenti portati e variabili) e modello sul quale sono stati applicati.

	Carichi da Peso proprio:	Nome Gruppo elementi	Tipologia di carico	Modello di implementazione	Nome carico	Nome carico Lusas	b	h	Area	Peso	
		(-)	(-)		(-)	(-)	(m)	(m)	(mq)	(kN/mq)	(kN/m)
PP Esistente	Travi CAP esist_sez filante	TrEsistFil	GK1	M1	TrEsFil	M1_GK1_TrEsFil	-	-	0.49		12.25
	Travi CAP esist_sez Terminale	TrEsistTerm	GK1	M1	TrEsTerm	M1_GK1_TrEsTerm	-	-	0.84		21.00
	Trave esistente esterna (getto soletta)	TrEsistEsterna	GK1	M1	SolEsTrEst	M1_GK1_SolEsTrEst	2.4	0.2	0.48		12.00
	Trave esistente interna (getto soletta)	TrEsistInterna	GK1	M1	SolEsTrInt	M1_GK1_SolEsTrInt	2.4	0.2	0.48		12.00
	Trave esistente sutura (getto soletta)	TrEsistSutura	GK1	M1	SolEsTrSut	M1_GK1_SolEsTrSut	2.3	0.2	0.46		11.50
	Traversi esistenti_estremità	TravEstrEsist	GK1	M2	TravEsEstr	M2_GK1_TravEsEstr	0.2	1.2	0.24		6.00
	Traversi esistenti_intermedi	TravIntermEsist	GK1	M2	TravEsInt	M2_GK1_TravEsInt	0.2	1.2	0.24		6.00
	Soletta esistente	SolEsist	GK1	M3	SolEs	M3_GK1_SolEs	-	0.2	0.2	5.00	
PP Allargamento	Travi CAP nuova_sez filante	TrNEWFil	GK1	M1	TrNFil	M1_GK1_TrNFil	-	-	0.7277		18.19
	Travi CAP nuova_sez Terminale	TrNEWTerm	GK1	M1	TrNTerm	M1_GK1_TrNTerm	-	-	0.9795		24.49
	Trave nuova esterna (getto soletta)	TrNEWEsterna	GK1	M1	SolNEWTrEst	M1_GK1_SolNEWTrEst	2.96	0.26	0.7696		19.24
	Trave nuova interna (getto soletta)	TrNEWInterna	GK1	M1	SolNEWTrInt	M1_GK1_SolNEWTrInt	2.5	0.26	0.65		16.25
	Trave nuova sutura (getto soletta)	TrNEWSutura	GK1	M1	SolNEWTrSut	M1_GK1_SolNEWTrSut	2.25	0.26	0.585		14.63
	Traversi nuovi_estremità	TravEstrNEW	GK1	M2	TravNEstr	M2_GK1_TravNEstr	0.3	1.1	0.33		8.25
	Traversi nuovi_intermedi	TravIntermNEW	GK1	M2	TravNInt	M2_GK1_TravNInt	-	-	0		0.00
	Soletta nuova	SolNEW	GK1	M3	SolN	M3_GK1_SolN	-	0.26	0.26	6.50	
	PP Soletta sutura	SolSUTURA	GK1	M3	SolSut	M3_GK1_SolSut	-	0.26	0.26	6.50	

	<u>Carichi da Permanenti Portati:</u>	Punto inserimento	Tipologia di	Modello di	Nome carico	b	h	Area	Peso		
		carico/Nome gruppo	carico	implementazione					(kN/mq)	(kN/m)	
		(-)	(-)		(-)	(m)	(m)	(mq)			
Perm. portati	Sovrasp. Strutturale soletta esistente*	PuntoPatch	GK1	M2	SovrStrutt	M2_GK1_SovrStrutt	-	0.06	0.06	1.50	
	Cordolo 1	PuntoPatch	GK2	M4	Cord1	M4_GK2_Cord1	-	0.25	0.25	6.25	
	Cordolo 2	PuntoPatch	GK2	M4	Cord2	M4_GK2_Cord2	-	0.25	0.25	6.25	
	Pacchetto pavimentazione attuale	PuntoPatch	GK2	M2	PavEsist	M2_GK2_PavEsist	-	0.1	0.1	2.20	
	Δs Pacchetto pavimentazione Esistente	PuntoPatch	GK2	M4	DeltaPavEsist	M4_GK2_DeltaPavEsist	-	0.1	0.1	2.20	
	Pacchetto pavimentazione definitivo NEW	PuntoPatch	GK2	M4	PavDef	M4_GK2_PavDef	-	0.2	0.2	4.40	
	Newjersey CLS	PuntoPatch	GK2	M4	NJ	M4_GK2_NJ	-	-	-	12.40	
	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
	Velette	PuntoPatch	GK2	M4	Vel	M4_GK2_Vel	0.05	0.75	0.0375	0.94	
	Barriere metalliche	PuntoPatch	GK2	M4	Barr	M4_GK2_Barr	-	-	-	1.50	
FOA	PuntoPatch	GK2	M4	FOA	M4_GK2_FOA	-	-	-	0.00		
-	-	-	-	-	-	-	-	-			
PP Sutura	Trave esistente sutura (getto sutura)	TrEsistSutura	GK1	M2	SolSutTrSut	M2_GK1_SolSutTrSut	-	0.26	0.26	6.50	1.625
	Trave nuova sutura (getto sutura)	TrNEWSutura	GK1	M2	SolSutTrSut	M2_GK1_SolSutTrSut	-	0.26	0.26	6.50	1.625
	<u>Carico da Folla:</u>	Punto inserimento	Tipologia di carico	Modello di	Nome carico	Nomi del Loadcase		Peso			
		carico/Nome gruppo	(-)	implementazione	(-)	(-)	(-)	(kN/mq)	(kN/m)		
	Carico da folla sui marciapiedi	PuntoPatch	Q5	M5	Folla	M5_Q5_Folla	M5-Q5	2.50			

Il carico variabile indotto dal traffico veicolare viene generato e posizionato direttamente dal programma di calcolo secondo le modalità già descritte in precedenza.

4. Combinazioni di carico

Per la formulazione generale delle combinazioni di carico si rimanda a EN 1990-annex.A2, cap. A2.3, A2.4/.NTC-08 cap. 2.5.3.+ N.A.D..

In particolare, per lo studio dell'impalcato vengono prese in esame le seguenti combinazioni:

- Stato Limite di Esercizio:
 - Combinazione caratteristica o rara
 - Combinazione frequente
 - Combinazione quasi-permanente
- Stato Limite Ultimo:
 - Combinazione STR

Le parti di nuova edificazione saranno sottoposte all'intero set di verifiche agli stati limite ultimi e in esercizio, le porzioni esistenti agli stati limite ultimi.

Più in dettaglio le combinazioni delle azioni da adottare ai fini delle verifiche sono quelle riportate nel prospetto seguente:

- Combinazione fondamentale utilizzata per gli stati limite ultimi (SLU)

$$\gamma_{G1} G_{k1} + \gamma_{G2} G_{k2} + \gamma_{ep} G_{kep} + \gamma_{sh} G_{sh} + \gamma_{q1} (Q_{kTS} + Q_{kUDL}) + \gamma_{q2} \psi_{02} Q_{kT}$$
- Combinazione caratteristica (rara) utilizzata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili

$$G_{k1} + G_{k2} + G_{kep} + G_{sh} + (Q_{kTS} + Q_{kUDL}) + \psi_{02} Q_{k,T}$$
- Combinazione frequente utilizzata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili

$$G_{k1} + G_{k2} + G_{kep} + G_{sh} + (\psi_{11TS} Q_{kTS} + \psi_{11UDL} Q_{kUDL}) + \psi_{22} Q_{kT}$$
- Combinazione quasi permanente (SLE) utilizzata per gli effetti a lungo termine

$$G_{k1} + G_{k2} + G_{kep} + G_{ksett.} + G_{sh} + (\psi_{11TS} Q_{kTS} + \psi_{11UDL} Q_{kUDL}) + \psi_{22} Q_{kT}$$

Per la scelta dei coefficienti “ γ ” e “ ψ ” da adottare nelle suddette combinazioni ci si riferisce a quanto esposto nella stessa UNI EN 1990.

In tutti i casi, ai fini delle verifiche, sono stati elaborati gli involuipi delle sollecitazioni volti a massimizzare/minimizzare le caratteristiche di sollecitazione di interesse, che risultano complete dei rispettivi valori concomitanti.

4.1 Combinazioni per gli S.L.U. – STR

I parametri di scelta nazionale indicati dal N.A.D. sono i seguenti:

γ_{G1-2}	1.00 ÷ 1.35	coefficiente moltiplicativo sovraccarichi di peso proprio/permanente
γ_{sh}	1.00 ÷ 1.35	coefficiente moltiplicativo per gli effetti del ritiro.
γ_{q1}	0.00 ÷ 1.35	coefficiente moltiplicativo per i carichi ad traffico.

La presenza del valore “0” relativa al γ_{fav} indica che l’azione viene considerata solo quando sfavorevole.

$\psi_{01,TS}$	0.75	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo TS.
$\psi_{01,UDL}$	0.40	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo UDL.

4.2 Combinazioni per gli S.L.E. RARA

I parametri di scelta nazionale indicati dal N.A.D. sono i seguenti:

ψ_{01TS}	0.75	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo TS.
ψ_{01UDL}	0.40	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo UDL.

4.3 Combinazioni per gli S.L.E. FREQUENTE

I parametri di scelta nazionale indicati dal N.A.D. sono i seguenti:

ψ_{11TS}	0.75	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo TS.
ψ_{11UDL}	0.40	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo UDL.

4.4 Combinazioni per gli S.L.E. QUASI PERMANENTE

I parametri di scelta nazionale indicati dal N.A.D. sono i seguenti:

ψ_{21TS}	0.00	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo TS.
ψ_{21UDL}	0.00	coefficiente di combinazione per i carico mobili di tipo UDL.

L’influenza sulle verifiche generata dalle caratteristiche reologiche del calcestruzzo, per la porzione di impalcato di nuova edificazione, è presa in conto direttamente in fase di verifica delle travi in CAP non scaturendone, come anticipato nei paragrafi precedenti, significativi effetti iperstatici.

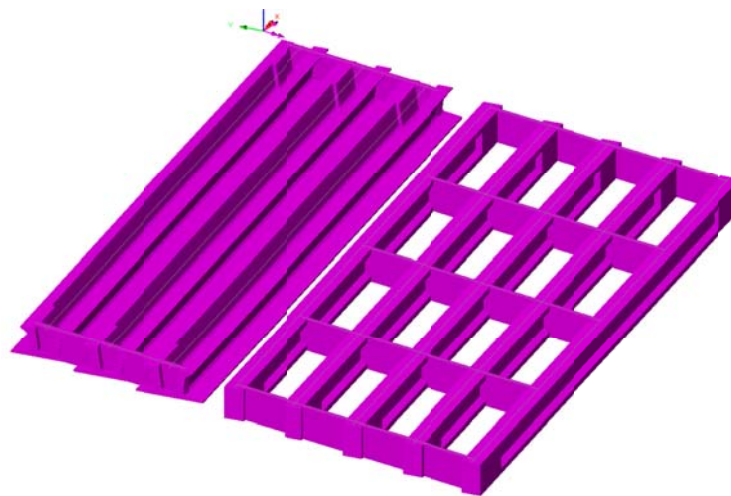
5. Analisi strutturale impalcato

5.1 Generalità

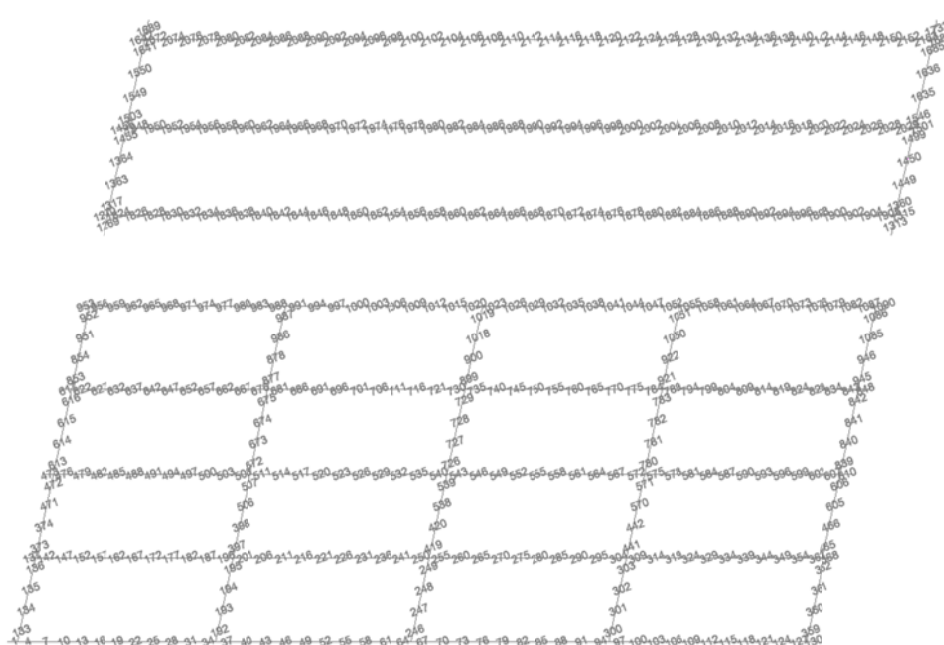
L'impalcato viene modellato come piastra nervata mediante un grigliato di elementi "beam" lineari a due nodi, con vincoli e proprietà geometriche variabili in funzione della fase studiata e del tipo di contributo di carico, vincolato alla soprastante soletta, simulato con elementi shell.

La collaborazione tra la soletta e l'orditura di travi/traversi è garantita da vincoli di interfaccia diffusi linearmente lungo lo sviluppo degli elementi "beam" ove, nella struttura reale, sono presenti i vincoli fisici.

Campata unica $L_{CALCOLO} = 22.50 \text{ m}$



Grigliato elementi beam



Numerazione degli elementi delle travi/traversi

Numerazione degli elementi shell della soletta

5.2 Sollecitazioni

A valle dell'analisi strutturale, effettuata per le singole azioni caratteristiche, vengono generati in automatico dal programma di calcolo gli involuipi e le combinazioni di carico pertinenti ai vari scopi, rispettivamente per V_{max}/V_{min} e M_{max}/M_{min} .

L'effetto delle azioni variabili viene quindi computato attraverso involuipi e combinazioni volti a massimizzare/minimizzare l'azione tagliante V ed il momento flettente M .

L'analisi strutturale dell'impalcato viene effettuata con riferimento alle rigidzze "uncracked".

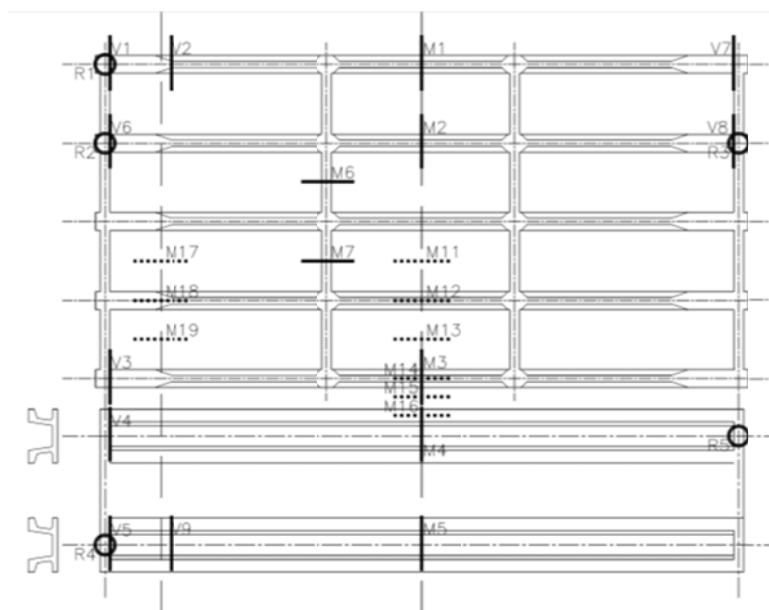
Nel seguito si riportano i diagrammi rappresentativi degli involuipi delle sollecitazioni, rilevati per le varie combinazioni di normativa, per ciascuna famiglia di elementi costituenti l'impalcato. Tutti i valori sono espressi in N e Nm.

Si evidenzia che, avendo individuato a monte dell'analisi gli elementi rappresentativi di ciascuna famiglia (travi principali, traversi, soletta, appoggi) e la localizzazione delle sezioni significative, le componenti di sollecitazione sono state massimizzate/minimizzate in specifiche posizioni; i risultati ottenuti risultano estendibili agli elementi afferenti alla medesima famiglia.

I grafici seguenti, quindi, non palesano le sollecitazioni massime ottenibili, in linea del tutto generale e analizzando tutte le possibili configurazioni di carico, sull'intero impalcato ma restituiscono le sollecitazioni di progetto/verifica in elementi e sezioni rappresentative i cui risultati vengono a posteriori estesi a tutti gli elementi assimilabili per geometria, grado di vincolo e schema di carico.

Vengono omessi i diagrammi non significativi.

A seguire si riporta lo schema grafico esplicativo delle sezioni indagate e relative alle travi principali, ai traversi, agli appoggi ed alla soletta, sia per la porzione di impalcato esistente, sia per l'allargamento. Lo schema è da intendersi come rappresentativo per tutti gli impalcato aventi caratteristiche assimilabili; le sezioni sono poi state individuate per ciascuna opera in relazione alla reale geometria. Si rimanda quindi alle immagini tratte dai singoli modelli di calcolo agli EF per la localizzazione specifica delle sezioni indagate.

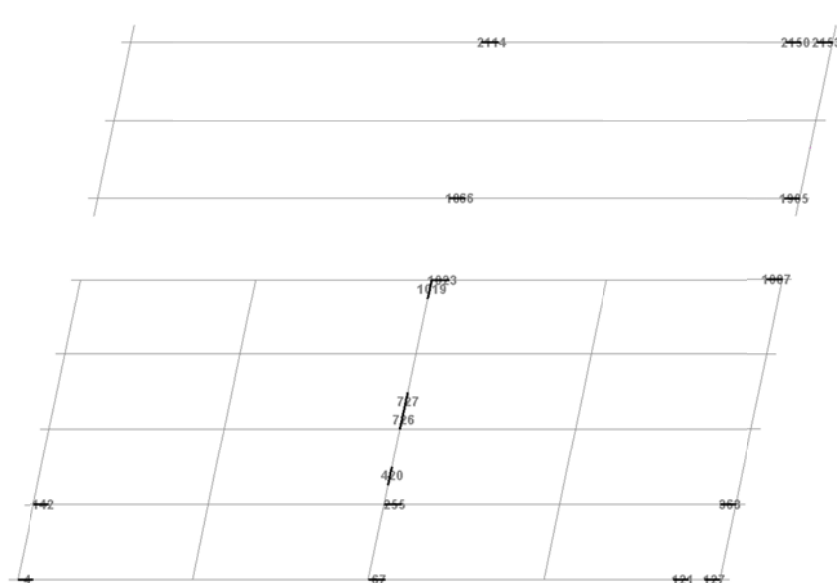


Sezioni di verifica degli impalcato

Le tabelle seguenti palesano la numerazione degli elementi “beam” e dei G.P. (Gauss point) utilizzati per l'estrazione delle sollecitazioni rappresentative sulle travi e sui traversi. Per completezza, oltre alle sezioni indicate nello schema, se ne sono individuate ulteriori due rappresentative delle sollecitazioni agenti sui traversi di campata dell'impalcato esistente in corrispondenza all'intersezione con le travi principali. (MTrCamp – MTrEstr).

Campata unica $L_{CALCOLO} = 20.50$ m

Verifica delle sezioni significative delle travi/traversi:						
	Nome (-)	Oggetto (-)	Nodo (-)	Elemento (-)	G.P (-)	Nome (-)
Travi e traversi	M1	Trave Esist	89	67	11	M1
	M2	Trave Esist	297	255	11	M2
	M3	Trave Esist	1081	1023	11	M3
	M4	Trave Nuova	1962	1866	11	M4
	M5	Trave Nuova	2292	2114	11	M5
	M6	Traverso esist	472	420	11	M6
	M7	Traverso esist	787	727	11	M7
	MTrCamp	Traverso esist - Nodo trave	593	726	1	MTrCamp
	MTrEstr	Traverso esist - Nodo trave sutura	1082	1019	1	MTrEstr
	V1	App Trave Esist	169	127	1	V1
	V2	Variaz. Sez. Trave Esist	161	121	1	V2
	V3	App Trave Esist	1145	1087	1	V3
	V4	App Trave Nuova	2022	1905	1	V4
	V5	App Trave Nuova	2352	2153	1	V5
	V6	App Trave Esist	405	363	1	V6
	V7	App Trave Esist	9	4	11	V7
	V8	App Trave Esist	193	142	11	V8
	V9	Variaz. Sez. Trave Nuova	2346	2150	1	V9



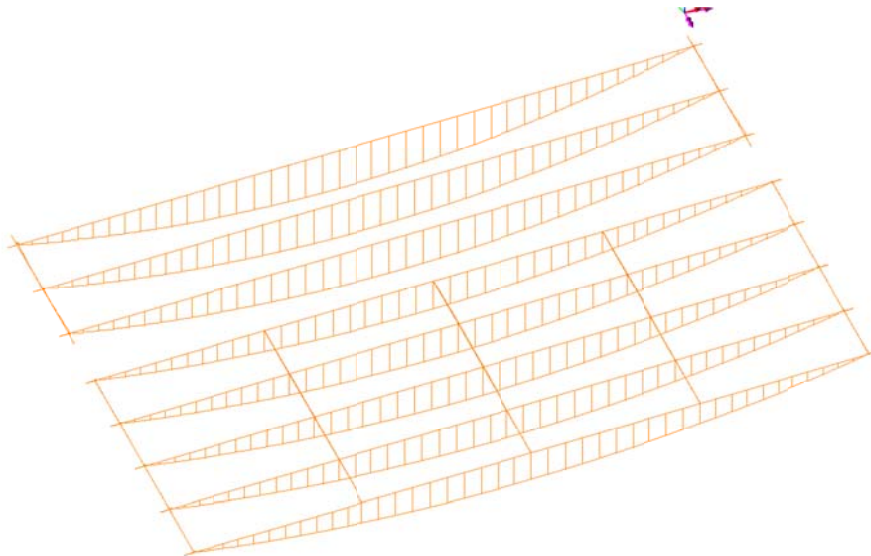
Elementi di verifica – Travi principali e traversi

Di seguito, a titolo esemplificativo, si riportano i grafici con gli involuppi delle max/min sollecitazioni nelle travi e nei traversi.

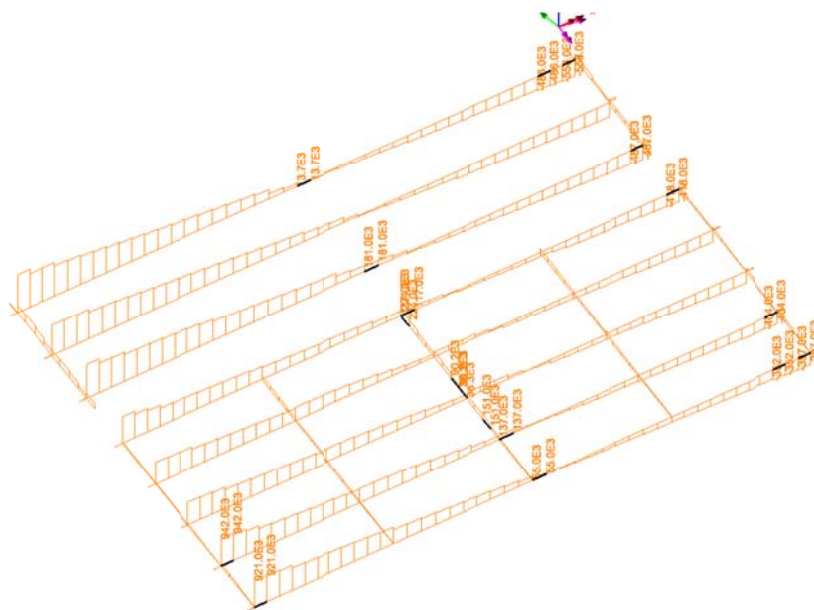
La sollecitazione flettente viene determinata utilizzando l'ipotesi di sezione trave-soletta autoequilibrata assialmente e, quindi, il valore viene determinato a valle dell'analisi agli E.F. combinando opportunamente la componente flettente (agente sull'elemento "beam") con l'azione assiale moltiplicata per il braccio della coppia interna della sezione composta trave-soletta. I relativi grafici restituiscono l'andamento della sollecitazione lungo lo sviluppo delle travi e dei traversi; per il loro valore puntuale si rimanda alle tabelle di dettaglio nei successivi paragrafi.

5.2.1 Involuppo S.L.U.

Di seguito, a titolo esemplificativo, si riportano i grafici con gli involuppi delle max/min sollecitazioni flettenti e taglianti nelle travi e nei traversi.



Max/Min Momento flettente - Travi principali e traversi

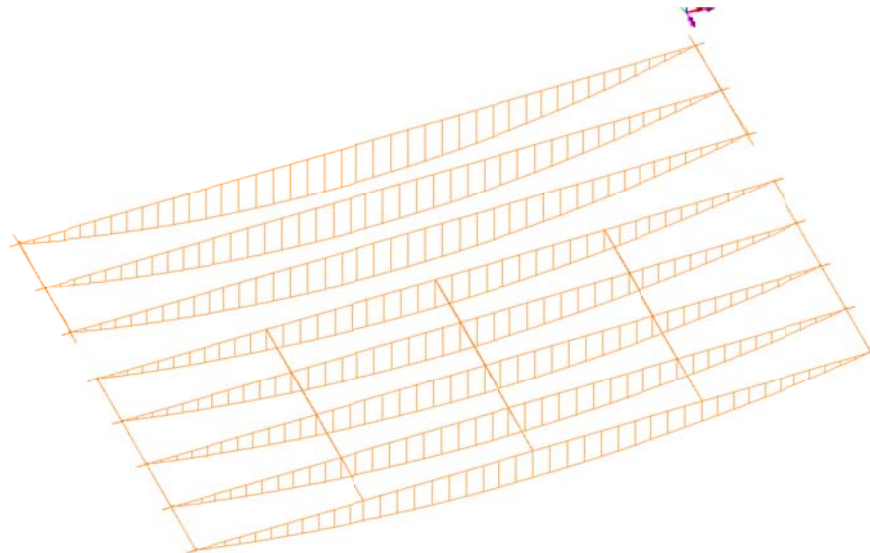


Max Taglio - Travi principali e traversi

5.2.2 Involuppo S.L.E. (Rara – Frequente - Q. Permanente)

Di seguito, a titolo esemplificativo, si riportano i grafici con gli involuppi delle max/min sollecitazioni flettenti nelle travi e nei traversi.

Per il dettaglio delle sollecitazioni agenti sulle singole sezioni si rimanda alle tabelle riassuntive nel prosieguo nelle quali, oltre al valore complessivo di combinazione, si dettagliano gli addendi attribuibili alle tre principali fasi descritte in precedenza (Fase 1, Fase 2, Fase3).



Max/Min Momento flettente - Travi principali e traversi

Nelle tabelle seguenti si riassumono le massime/minime sollecitazioni flettenti e taglianti, corredate delle concomitanti, che caratterizzano le sezioni di estremità, di fine ringrosso (qualora presente) e di mezzeria delle travi longitudinali, oltre alle sollecitazioni flettenti nei traversi.

5.2.3 Tabella riassuntiva delle sollecitazioni

Sollecitazioni di verifica - Impalcato esistente:										
Sezione	Posizione	Combo	Caratteristica max/min	Sollecitazioni Totali						
				V (kN)	My (kNm)	N (kN)	V (kN)	My (kNm)	N (kN)	
(-)	(-)	(-)	(-)	(kN)	(kNm)	(kN)	(kN)	(kNm)	(kN)	
Travi principali Esistenti	M1	Campata	SLUFase1	Mmax	-9	-1648	-			
	M1	Campata	SLUFase2	Mmax	-1	-799	-	2	-2250	-
	M1	Campata	SLUFase3	Mmax	12	197	-			
	M1	Campata	SLUFase1	Mmin	-13	-2224	-			
	M1	Campata	SLUFase2	Mmin	-1	-1079	-	-116	-6776	-
	M1	Campata	SLUFase3	Mmin	-102	-3473	-			
	M2	Campata	SLUFase1	Vmax	-11	-1680	-			
	M2	Campata	SLUFase2	Vmax	-8	-845	-	137	-4516	-
	M2	Campata	SLUFase3	Vmax	156	-1991	-			
	M3	Campata	SLUFase1	Vmin	-12	-2364	-			
	M3	Campata	SLUFase2	Vmin	0	-824	-	-186	-4806	-
	M3	Campata	SLUFase3	Vmin	-174	-1619	-			
	V1	Estremità	SLUFase1	Mmax	-393	-2	-			
	V1	Estremità	SLUFase2	Mmax	-178	-1	-	-1060	4	-
	V1	Estremità	SLUFase3	Mmax	-489	8	-			
	V1	Estremità	SLUFase1	Mmin	-291	-2	-			
	V1	Estremità	SLUFase2	Mmin	-132	-1	-	-405	-32	-
	V1	Estremità	SLUFase3	Mmin	18	-29	-			
	V8	Estremità	SLUFase1	Vmax	398	4	-			
	V8	Estremità	SLUFase2	Vmax	150	-11	-	942	-22	-
	V8	Estremità	SLUFase3	Vmax	394	-15	-			
	V1	Estremità	SLUFase1	Vmin	-393	-2	-			
	V1	Estremità	SLUFase2	Vmin	-178	-1	-	-1060	4	-
	V1	Estremità	SLUFase3	Vmin	-489	8	-			
	V2	Fine Ringrosso	SLUFase1	Mmax	-258	-286	-			
	V2	Fine Ringrosso	SLUFase2	Mmax	-120	-142	-	-379	-401	-
	V2	Fine Ringrosso	SLUFase3	Mmax	0	27	-			
V2	Fine Ringrosso	SLUFase1	Mmin	-348	-386	-				
V2	Fine Ringrosso	SLUFase2	Mmin	-163	-192	-	-1001	-1104	-	
V2	Fine Ringrosso	SLUFase3	Mmin	-490	-526	-				
V2	Fine Ringrosso	SLUFase1	Vmax	-258	-286	-				
V2	Fine Ringrosso	SLUFase2	Vmax	-120	-142	-	-352	-426	-	
V2	Fine Ringrosso	SLUFase3	Vmax	26	2	-				
V2	Fine Ringrosso	SLUFase1	Vmin	-348	-386	-				
V2	Fine Ringrosso	SLUFase2	Vmin	-163	-192	-	-1001	-1104	-	
V2	Fine Ringrosso	SLUFase3	Vmin	-490	-526	-				
Traversi Esistenti	M7	Campata	SLUFase1	Mmax	-1	6	0			
	M7	Campata	SLUFase2	Mmax	-4	68	0	27	471	0
	M7	Campata	SLUFase3	Mmax	32	397	0			
	M7	Campata	SLUFase1	Mmin	-1	4	0			
	M7	Campata	SLUFase2	Mmin	-2	35	0	-25	-997	0
	M7	Campata	SLUFase3	Mmin	-22	-1036	0			
	MTrEstr	Campata	SLUFase1	Vmax	2	3	0			
	MTrEstr	Campata	SLUFase2	Vmax	-1	25	0	224	-365	0
	MTrEstr	Campata	SLUFase3	Vmax	223	-393	0			
	M6	Campata	SLUFase1	Vmin	0	-1	0			
M6	Campata	SLUFase2	Vmin	1	29	0	-234	-744	0	
M6	Campata	SLUFase3	Vmin	-234	-773	0				

5.2.4 Tabella riassuntiva delle sollecitazioni – Impalcato in allargamento

EMILIANO ROMAGNOLO - Campata - Travi nuove - UH 110 interasse 2.50 m										
	Sezione (-)	Posizione (-)	Combo (-)	Caratteristiche a max/min (-)	V _(TAGLIO) (kN)	M _{y(M_FLETT)} (kNm)	M _{x(M_TORC)} (kNm)	Note: (-)	M/V/T Tot (kN-m)	
Sezioni di Campata	SLE Freq	M4	Campata	SLEFase1	Mmax	-9	-2124	1		
		M4	Campata	SLEFase2	Mmax	1	-710	28		
		M4	Campata	SLEFase3-Freq	Mmax	0	5	-1		
		M5	Campata	SLEFase1	Mmin	-11	-2400	1	M. flettente mezzeria	-5072
		M5	Campata	SLEFase2	Mmin	-9	-858	25		
		M5	Campata	SLEFase3-Freq	Mmin	-80	-1813	25		
	SLE Caratt	M4	Campata	SLEFase1	Mmax	-9	-2124	1		
		M4	Campata	SLEFase2	Mmax	1	-710	28		
		M4	Campata	SLEFase3-Caratt	Mmax	0	6	-1		
		M5	Campata	SLEFase1	Mmin	-11	-2400	1	M. flettente mezzeria	-6113
		M5	Campata	SLEFase2	Mmin	-9	-858	25		
		M5	Campata	SLEFase3-Caratt	Mmin	-111	-2854	46		
	SLU	M4	Campata	SLUFase1	Mmax	-9	-2124	1		
		M4	Campata	SLUFase2	Mmax	1	-710	28		
		M4	Campata	SLUFase3	Mmax	-1	9	-2		
		M5	Campata	SLUFase1	Vmin	-15	-3240	2	M. flettente mezzeria	-8252
		M5	Campata	SLUFase2	Vmin	-13	-1159	33		
		M5	Campata	SLUFase3	Vmin	-150	-3853	62		
		M4	Campata	SLUFase1	Vmax	-9	-2138	2		
		M4	Campata	SLUFase2	Vmax	2	-958	38		
		M4	Campata	SLUFase3	Vmax	188	-2793	85		
		M4	Campata	SLUFase1	Vmin	-12	-2852	1		
		M4	Campata	SLUFase2	Vmin	1	-710	28		
		M4	Campata	SLUFase3	Vmin	-171	-2747	76		
M4	Campata	SLUFase1	Mxmax	-12	-2867	2	M. torcente mezzeria	191		
M4	Campata	SLUFase2	Mxmax	2	-958	38				
M4	Campata	SLUFase3	Mxmax	-113	-2961	151				
Sezioni di Estremità	SLE Freq	V4	Estremità	SLEFase1	Mmax	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLEFase2	Mmax	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLEFase3-Freq	Mmax	-147	75	181		
		V4	Estremità	SLEFase1	Mmin	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLEFase2	Mmin	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLEFase3-Freq	Mmin	-83	-33	-51		
	SLE Caratt	V4	Estremità	SLEFase1	Mmax	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLEFase2	Mmax	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLEFase3-Caratt	Mmax	-233	119	287		
		V4	Estremità	SLEFase1	Mmin	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLEFase2	Mmin	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLEFase3-Caratt	Mmin	-129	-61	-95		
	SLU	V4	Estremità	SLUFase1	Mmax	-514	7	9		
		V4	Estremità	SLUFase2	Mmax	-151	-11	6		
		V4	Estremità	SLUFase3	Mmax	-315	161	387		
		V4	Estremità	SLUFase1	Mmin	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLUFase2	Mmin	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLUFase3	Mmin	-174	-82	-128		
		V4	Estremità	SLUFase1	Vmax	-381	5	7		
		V4	Estremità	SLUFase2	Vmax	-112	-8	4		
		V4	Estremità	SLUFase3	Vmax	6	0	-2		
		V5	Estremità	SLUFase1	Vmin	-570	4	4	Taglio estremità	-1328
		V5	Estremità	SLUFase2	Vmin	-187	-25	-37		
		V5	Estremità	SLUFase3	Vmin	-571	-40	-64		
V4	Estremità	SLUFase1	Mxmax	-385	6	9	M. torcente estremità	403		
V4	Estremità	SLUFase2	Mxmax	-151	-11	6				
V4	Estremità	SLUFase3	Mxmax	-315	161	387				

Sezioni di Fine Ringrosso	SLE Freq	V9	Fine Ringrosso	SLEFase1	Mmax	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase2	Mmax	-125	-173	-36		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase3-Freq	Mmax	2	2	-1		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase1	Mmin	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase2	Mmin	-125	-173	-36	M. flettente ringrosso	-864
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase3-Freq	Mmin	-174	-282	-16		
	SLE Caratt	V9	Fine Ringrosso	SLEFase1	Mmax	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase2	Mmax	-125	-173	-36		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase3-Caratt	Mmax	2	3	-1		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase1	Mmin	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase2	Mmin	-125	-173	-36	M. flettente ringrosso	-1039
		V9	Fine Ringrosso	SLEFase3-Caratt	Mmin	-289	-457	-46		
	SLU	V9	Fine Ringrosso	SLUFase1	Mmax	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase2	Mmax	-125	-173	-36		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase3	Mmax	3	4	-1		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase1	Mmin	-511	-552	5		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase2	Mmin	-168	-234	-49	M. flettente ringrosso	-1402
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase3	Mmin	-390	-617	-61		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase1	Vmax	-379	-409	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase2	Vmax	-125	-173	-36		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase3	Vmax	17	-178	3		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase1	Vmin	-511	-552	5		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase2	Vmin	-168	-234	-49	Taglio ringrosso	-1070
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase3	Vmin	-391	-490	-47		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase1	Mxmax	-379	-409	5		
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase2	Mxmax	-125	-173	-36	M. torcente ringrosso	172
		V9	Fine Ringrosso	SLUFase3	Mxmax	-170	-124	204		

Note:

Fase 1: PP della trave e del getto non collaborante della soletta

Fase 2: Carichi permanenti portati

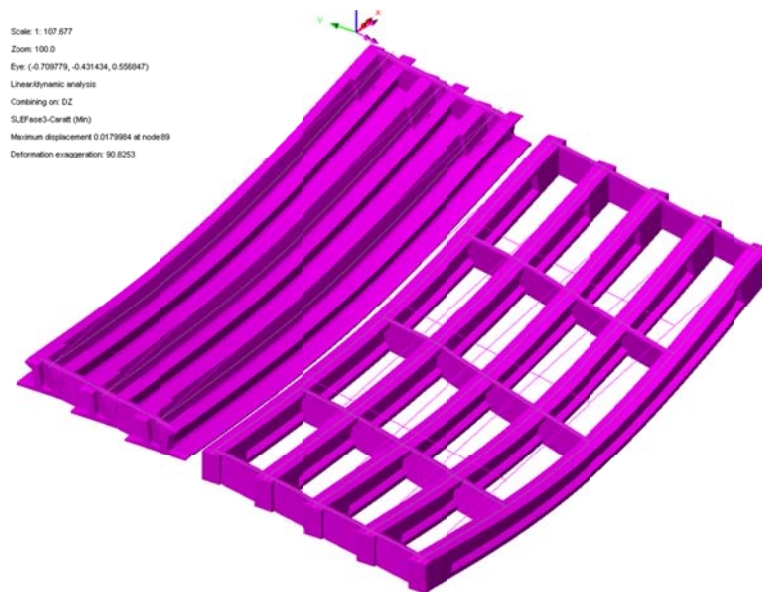
Fase 3: Carichi da traffico

6. Deformazioni verticali

6.1 Deformazioni massime

Si riporta di seguito l'involuppo delle configurazioni deformate delle travi principali sotto l'effetto dei carichi da traffico (fase 3)

Carichi variabili da traffico



Deformata verticale massima di Fase 3 - Travi principali e trasversi

Combinazione	Impalcato	δ (mm)	L/ δ
SLE Caratteristica Fase 3	L = 22.50 m	18.00	1250

Le deformazioni indotte dal traffico veicolare sono modeste.

7. Verifiche delle travi in c.a.p. e dei traversi

7.1 Generalità

Le verifiche di resistenza vengono effettuate allo S.L.U. con riferimento alle massime/minime sollecitazioni flettenti in mezzera e taglianti in corrispondenza alle sezioni di estremità, secondo i criteri contenuti in EN 1992-1-1/1992.2 e in NTC 2008.

Nel primo caso, la verifica di resistenza in condizioni ultime di una sezione presso-inflessa consiste nel soddisfacimento della seguente disuguaglianza:

$$M_{Ed} \leq M_{Rd} (N_{Ed})$$

dove:

M_{Ed} = momento flettente sollecitante di calcolo, valutata sotto la combinazione;

M_{Rd} = momento flettente resistente associato all'azione assiale concomitante N_{Ed} .

In fase di verifica viene definito coefficiente di sicurezza γ il rapporto tra M_{Rd} e M_{Ed} . La verifica di resistenza può quindi ritenersi soddisfatta se risulta $\gamma \geq 1$.

La verifica S.L.U. per azioni taglianti consiste nel soddisfacimento della seguente disuguaglianza:

$$V_{Ed} \leq V_{Rd}$$

dove:

V_{Ed} = azione tagliente sollecitante di calcolo, valutata sotto la combinazione;

V_{Rd} = taglio resistente.

Il contributo resistente al taglio sarà il minimo valore tra quello dato dalla resistenza di calcolo a "taglio trazione", riferita all'armatura trasversale, e quello dato dalla resistenza a "taglio compressione", associata al nucleo in calcestruzzo (EN 1992-1-1 §6.2.3).

$$V_{Rd} = \min\{V_{Rsd}; V_{Rd,max}\}$$

con

$$V_{Rsd} = \frac{A_{sw}}{s} \cdot z \cdot f_{ywd} \cdot \cot \theta$$

$$V_{Rd,max} = \frac{\alpha_{cw} \cdot b_w \cdot z \cdot v_1 \cdot f_{cd}}{\cot \theta + \tan \theta}$$

dove:

A_{sw} = area dell'armatura trasversale a taglio

s = passo delle staffe

z = braccio della coppia interna assunto pari a $z = 0.9 \cdot d$

α = angolo di inclinazione dell'armatura trasversale rispetto all'asse della trave

θ = inclinazione del puntone compresso di calcestruzzo (con $1 \leq \cot \theta \leq 2.5$)

f_{ywd} = tensione di snervamento di progetto dell'armatura a taglio

v_1 = coefficiente di riduzione della resistenza del calcestruzzo fessurato per taglio

α_{cw} = coefficiente che considera l'interazione tra la tensione nel corrente compresso e qualsiasi tensione di compressione assiale

Le verifiche sono condotte considerando le azioni agenti sulla trave più sollecitata come palesato attraverso la modellazione tridimensionale agli E.F.

Per le verifiche a flessione delle travi in CAP viene presa in conto l'armatura di precompressione come desunto dagli elaborati di archivio - per l'impalcato esistente - e viene invece effettuata la progettazione per le travi nuove. A favore di sicurezza si trascura la presenza dell'armatura lenta longitudinale ad intradosso trave.

Per la verifica dei traversi esistenti e per quella a taglio delle travi ci si avvale delle informazioni palesate dagli elaborati di archivio.

Come anticipato nei paragrafi precedenti, è prevista la realizzazione di un sovrappessore strutturale armato sulle solette esistenti che presentano ora uno spessore estremamente modesto ($s_{SOL} = 0.18$ m coppella inclusa). Tale sovrappessore vede la presenza di armature integrative sia longitudinali, sia trasversali e, attraverso la connessione meccanica con la soletta esistente realizzata tramite inghisaggio di spilli a maglia regolare, risulta efficace nei confronti delle sollecitazioni flettenti e taglianti agenti sulle travi e sui traversi.

Nelle verifiche seguenti si prende quindi in conto la configurazione post-intervento e, quindi, si considerano l'effetto benefico del sovrappessore strutturale.

In accordo con le NTC'08 (§4.1.2.2.5.1), per la porzione di impalcato di nuova realizzazione (travi in CAP, traversi e solette) si implementa anche la verifica tensionale agli stati limite di esercizio che verificherà il rispetto delle tensioni limite nel calcestruzzo e nell'acciaio, sia esso ordinario, sia da precompressione.

Per il calcestruzzo di trave

- $\sigma_c < 0.60 \cdot f_{ck} = 0.60 \cdot 45 = 27.0MPa$ per la combinazione caratteristica (SLE rara)
- $\sigma_c < 0.45 \cdot f_{ck} = 0.45 \cdot 45 = 20.2MPa$ per la combinazione SLE quasi permanente

Per l'armatura da precompressione

- $\sigma_{sp} < \begin{cases} 0.90 \cdot f_{p(0.1)k} = 0.90 \cdot 1604 = 1444MPa \\ 0.80 \cdot f_{ptk} = 0.80 \cdot 1860 = 1488MPa \end{cases}$ al tiro
- $\sigma_{sp} < 0.80 \cdot f_{p(1)k} = 0.80 \cdot 1670 = 1336MPa$ per la combinazione caratteristica (SLE rara)

Per il calcestruzzo di soletta

- $\sigma_c < 0.60 \cdot f_{ck} = 0.60 \cdot 35 = 21.0MPa$ per la combinazione caratteristica (SLE rara)
- $\sigma_c < 0.45 \cdot f_{ck} = 0.45 \cdot 35 = 15.8MPa$ per la combinazione SLE quasi permanente

Per l'armatura lenta

- $\sigma_s < 0.80 \cdot f_{yk} = 0.80 \cdot 450 = 360MPa$ per la combinazione caratteristica (SLE rara)

Inoltre per la verifica a fessurazione si considerano le condizioni ambientali aggressive che, in accordo con le NTC'08 §4.1.2.2.4.5, per le armature sensibili prevedono un'apertura di fessura inferiore a $w_1 = 0.2$ mm agli stati limite di esercizio frequenti e uno stato limite di decompressione con l'assenza di fessure dovuta a tensioni normali di compressione o al più nulle agli S.L.E. quasi permanente. Per gli S.L.E. frequente il

calcolo dell'apertura di fessura viene effettuato nel caso in cui la tensione massima di trazione nella fibra più sollecitata risulti essere superiore a $f_{ctm}/1.2$ (NTC'08 §4.1.2.2.4.1) essendo:

$$f_{ctm} = 0.30 \cdot \sqrt[3]{f_{ck}^2} = 0.30 \cdot \sqrt[3]{45^2} = 3.79 MPa \quad \text{per C45/55} \quad (\text{NTC'08 §11.2.10.2})$$

$$f_{ctm} = 0.30 \cdot \sqrt[3]{f_{ck}^2} = 0.30 \cdot \sqrt[3]{35^2} = 3.21 MPa \quad \text{per C35/45} \quad (\text{NTC'08 §11.2.10.2})$$

Per la verifica degli stati limite di fessurazione si fa riferimento a quanto previsto dalle NTC'08 §4.1.2.2.4.5. In funzione della classe di esposizione delle travi e della soletta (XF4) si considereranno le condizioni ambientali molto aggressive che non prevedono alcuna apertura di fessura agli S.L.E. frequenti e il rispetto della decompressione agli S.L.E. quasi permanenti:

Condizioni ambientali	Combinazione di azioni	Armatura			
		Sensibile		Poco sensibile	
		Stato limite	w_d	Stato limite	w_d
Ordinarie	Frequente	Ap. fessure	$\leq w_2$	Ap. fessure	$\leq w_3$
	Quasi permanente	Ap. fessure	$\leq w_1$	Ap. fessure	$\leq w_2$
Aggressive	Frequente	Ap. fessure	$\leq w_1$	Ap. fessure	$\leq w_2$
	Quasi permanente	Decompressione	-	Ap. fessure	$\leq w_1$
Molto aggressive	Frequente	Formazione fessure	-	Ap. fessure	$\leq w_1$
	Quasi permanente	Decompressione	-	Ap. fessure	$\leq w_1$

7.2 Verifiche di resistenza S.L.U. per azioni flettenti

La verifica di resistenza in condizioni ultime di una sezione presso-inflessa consiste nel soddisfacimento della seguente disuguaglianza:

$$\gamma = \frac{M_{Rd}}{M_{Ed}(N_{Ed})} \leq 1$$

Nei risultati riassunti di seguito verranno considerati i set di sollecitazioni derivanti dalla massimizzazione/minimizzazione delle sollecitazioni flettenti ($M_{y,max}$ e $M_{y,min}$) e per ciascuna di esse verranno calcolati i momenti resistenti (M_{Rd}) associati all'azione assiale agente e alle caratteristiche geometriche e meccaniche specificate per la sezione in esame. La verifica si considera soddisfatta quando il coefficiente di sicurezza (C.S.) risulta superiore all'unità.

Di seguito si riportano le verifiche condotte in cui si indica con:

N_{Ed} = azione assiale sollecitante espressa in kN

M_{Ed} = azione flettente sollecitante espressa in kNm

M_{Rd} = azione flettente resistente, funzione dell'azione assiale sollecitante, espressa in kNm

C.S. = coefficiente di sicurezza paria al rapporto fra l'azione flettente resistente e quella sollecitante

7.2.1 Impalcato esistente

Campata unica L= 22.50 m – Travi principali

Si è tenuto conto dell'incrudimento dell'acciaio armonico semplificandone il legame elastico-incrudente con una curva equivalente in energia di tipo elastico-perfettamente plastico.

Curva reale caratteristica ($\sigma-\epsilon$)

E_{1_CAVO} (MPa)	f_{yk} (MPa)	f_{tk} (MPa)	ϵ_{uk} (-)	γ_s (-)	$1/\gamma_\epsilon$ (-)
195000	1400	1650	0.06	1.15	0.9

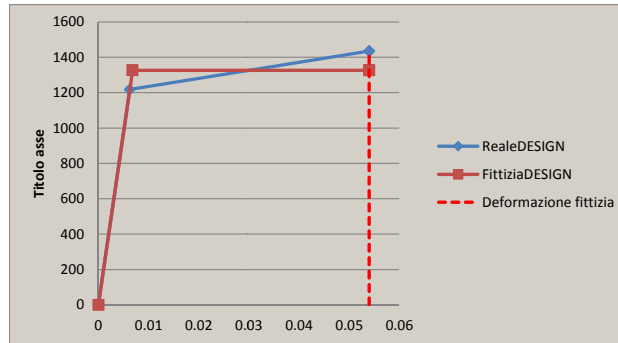
Curva reale di calcolo ($\sigma-\epsilon$)

E_{1_CAVO} (MPa)	E_{2_CAVO} (MPa)	k (-)	f_{yd} (MPa)	ϵ_{yd} (-)	$k*f_{yd}$ (MPa)	ϵ_{ud} (-)
195000	4552	1.18	1217	0.0062	1435	0.054

Curva modificata con equivalenza in energia (alla deformata dell'acciaio nella configurazione ultima della sezione):

Curva $\sigma-\epsilon$ fittizia (Modificata - Elastico-perfettam. plastico)

$\epsilon_{SLU_CALCOLO}$ (-)	E_{1_CAVO} (MPa)	ϵ_{yd} (-)	f_{yd} (MPa)
0.054	195000	0.0068	1327



Verifica C.A. S.L.U. - File: TrEStCamp

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008

Titolo: **Trave esistente campata**

N° Vercici: 16 Zoom N° barre: 2 Zoom

N°	x [cm]	y [cm]
10	-35	100
11	-35	120
12	-120	120
13	-120	140
14	120	140
15	120	120

Sollecitazioni: S.L.U. Metodo n

N_{Ed}: 0 kN
M_{xEd}: 6776 kNm
M_{yEd}: 0 kNm

P.to applicazione N: Centro Baricentro cls
Coord.[cm] xN yN

Materiali: Aq 50 C35/45

Proprietà	Valore
E _{su}	67.5 ‰
f _{yd}	234.8 N/mm ²
E _s	200,000 N/mm ²
E _s /E _c	15
E _{syd}	1.174 ‰
σ _{s,adm}	160 N/mm ²
E _{c2}	2 ‰
E _{cu}	3.5 ‰
f _{cd}	19.83
f _{cc} /f _{cd}	0.9
σ _{c,adm}	13.5
τ _{co}	0.8
τ _{ci}	2.257

M_{xRd}: 6.874 kNm

σ_c: -19.83 N/mm²
σ_s: 38.41 N/mm²
ε_c: 3.5 ‰
ε_s: 0.1921 ‰
d: 133 cm
x: 14.22 x/d: 0.1069
δ: 0.7

Tipo Sezione: Rettan.re Trapezi
a T a T Circolare
Rettangoli Coord.

Armatura Precompressione: N° cavi: 3 Zoom

N°	As [cm ²]	x [cm]	y [cm]	σ _{sp} [MPa]
1	23.1	0	7	1080
2	13.86	0	11.5	1080
3	4.62	0	16	1080

Tipo cavo: TrefESt

E_{su}: 67.5 ‰
f_{yd}: 1.327 N/mm²
E_s/E_c: 6
E_{syd}: 6.635 ‰
σ_{s,adm}: 1280 N/mm²

Metodo di calcolo: S.L.U.+ S.L.U.-
Tipo flessione: Retta Deviata

N° rett.: 100
σ_{sp}: 1.327 N/mm²
ε_{sp}: 34.64 ‰ compresa pref.

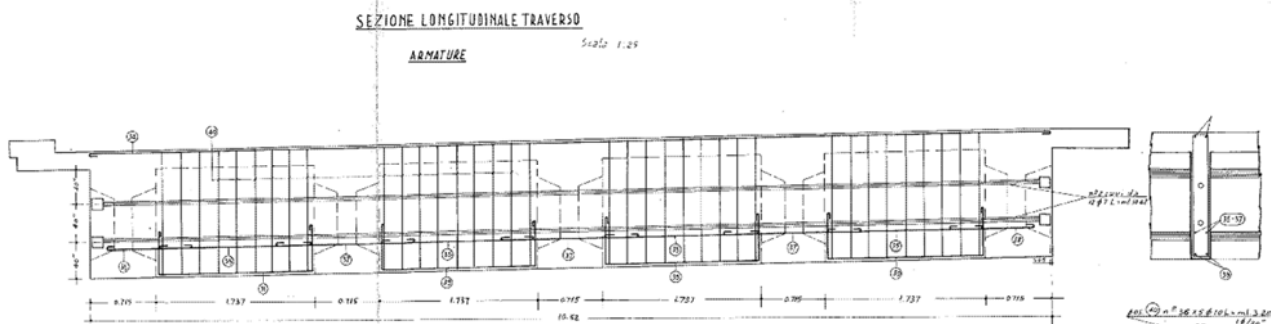
Calcola MRd Dominio M-N
L₀: 0 cm Col. modello

Precompresso

Med_{SLU}= 6776 kNm Mrd_{SLU}= 6874 kNm c.s.= 1.01

Si sono assunte le caratteristiche resistenti del calcestruzzo meno performanti tra la soletta e le travi in CAP.

Traversi di campata



Traversi di campata

L'armatura dedicata al traverso, tratta dal progetto di archivio, costituita da cavi di post-tensione, è pari a:

A_{SPREC}= 2 cavi da 12 Φ7 mm ciascuno.

Per quanto al traverso di campata che risulta il più sollecitato. I traversi sono connessi alla soletta.

Sezione traverso precompresso:

$A_{STREFOLO}$	$n_{TREFOLI_TOT}$	$A_{STREFOLI_TOT}$
(mmq)	(-)	(mmq)
462	2	924

Momento massimo positivo:

$Med_{SLU} = 997$ kNm $Mrd_{SLU} = 1001$ kNm c.s. = 1.01

La verifica è soddisfatta

Momento minimo negativo:

Verifica C.A. S.L.U. - File: TraversoEsist

File Materiali Opzioni Visualizza Progetto Sez. Rett. Sismica Normativa: NTC 2008

Titolo: Traverso Esistente - Ponte Emiliano romagnolo

N° figure elementari: 2 Zoom N° strati barre: 1 Zoom

N°	b [cm]	h [cm]
1	220	20
2	20	120

N°	As [cm²]	d [cm]
1	1.57	110

Tipo Sezione
 Rettan.re Trapezi
 a T Circolare
 Rettangoli Coord.

Armadura Precompressione
 N° strati cavi: 2 Zoom

N°	As [cm²]	d [cm]	σ_{sp} [N/mm²]
1	4.62	60	1050
2	4.62	100	1050

Sollecitazioni
 S.L.U. Metodo n

N_{Ed}: 0 kN
 M_{xEd}: -471 kNm
 M_{yEd}: 0 kNm

P.to applicazione N
 Centro Baricentro cls
 Coord.[cm] xN: 0 yN: 0

Materiali
 Aq 50 C35/45
 ϵ_{su} : 67.5‰ ϵ_{c2} : 2‰
 f_{yd} : 234.8 N/mm² ϵ_{cu} : 3.5‰
 E_s : 200,000 N/mm² f_{cd} : 19.83
 E_s/E_c : 15 f_{cc}/f_{cd} : 0.8
 ϵ_{syd} : 1.174‰ $\sigma_{c,adm}$: 13.5
 $\sigma_{s,adm}$: 160 N/mm² τ_{co} : 0.8
 τ_{c1} : 2.257

Tipo rottura
 Lato calcestruzzo - Cavo snervato

Metodo di calcolo
 S.L.U.+ S.L.U.-
 Metodo n

Tipo flessione
 Retta Deviata

Calcola MRd **Dominio M-N**
 L₀: 0 cm Col. modello

Materiali
 Tipo cavo: TrE sistEqu
 ϵ_{su} : 67.5‰
 f_{yd} : 1.327 N/mm²
 E_s/E_c : 6
 ϵ_{syd} : 6.635‰
 $\sigma_{s,adm}$: 1050 N/mm²

Materiali
 σ_c : -19.83 N/mm²
 σ_s : -101.9 N/mm²
 ϵ_s : -0.5088‰
 d: 80 cm
 x: 35.1 x/d: 0.4388
 δ : 0.9885

Materiali
 σ_{sp} : 1.327 N/mm²
 ϵ_{sp} : 9.727‰ compressa predef.

Precompresso

Med_{SLU} = -471 kNm Mrd_{SLU} = -533 kNm c.s. = 1.13

La verifica è soddisfatta.

7.2.2 Impalcato nuovo in allargamento

Campata unica $L_{CALC} = 20.50$ m – Travi principali

Trefoli in acciaio in travi nuove - H110 cm

Φ	A_{TR}	f_{yk}	f_{yd}	f_{uk}	$n_{TOT-TREFOLI}$	σ_{SPI}
(")	(mm ²)	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(-)	(MPa)
0.6	139	1670	1452	1860	54	1488

The screenshot shows the 'Verifica C.A. S.L.U.' software interface for a precast concrete beam with steel tendons. The main window title is 'Verifica C.A. S.L.U. - File: UH110-Camp'. The interface is divided into several panels:

- Titolo:** Trave nuova campata laterale - H110 cm
- N° Vertici:** 30 (Zoom)
- N° barre:** 2 (Zoom)
- Armatura Precompressione:** N° cavi: 4 (Zoom)
- Materiali:**
 - B450C: ϵ_{su} 67.5%, f_{yk} 391.3 N/mm², E_s 200,000 N/mm², ϵ_{syd} 1.957%, $\sigma_{s,adm}$ 255 N/mm²
 - C35/45: ϵ_{c2} 2%, ϵ_{cu} 3.5%, f_{cd} 19.83, f_{cc} / f_{cd} 0.8, $\sigma_{c,adm}$ 13.5, τ_{co} 0.8, τ_{ci} 2.257
- Metodo di calcolo:** S.L.U.+ (checked), S.L.U.-, Metodo n
- Tipo flessione:** Retta (checked), Deviata
- Calcoli:** M_{Ed} 8252 kNm, M_{Rd} 11.612 kNm, σ_c -19.83 N/mm², σ_s -256.8 N/mm², ϵ_s -1.284%, d 131 cm, x 28.43 cm, x/d 0.217, δ 0.7113
- Precompressione:** σ_{sp} 1.452 N/mm², ϵ_{sp} 19.63% compressa predef.

$Med_{SLU} = 8252$ kNm $Mrd_{SLU} = 11612$ kNm c.s.= 1.41

Si sono assunte le caratteristiche resistenti del calcestruzzo della soletta in quanto la porzione soggetta a compressione è appartenente a ques'ultima.

7.3 Verifiche S.L.U. per azioni taglianti

La verifica di resistenza a taglio in condizioni ultime (SLU-STR) di una sezione in c.a. consiste nel soddisfacimento della seguente disuguaglianza:

$$V_{Ed} \leq V_{Rd}$$

dove:

V_{Ed} = azione tagliante sollecitante di calcolo, valutata sotto la combinazione SLU-STR;

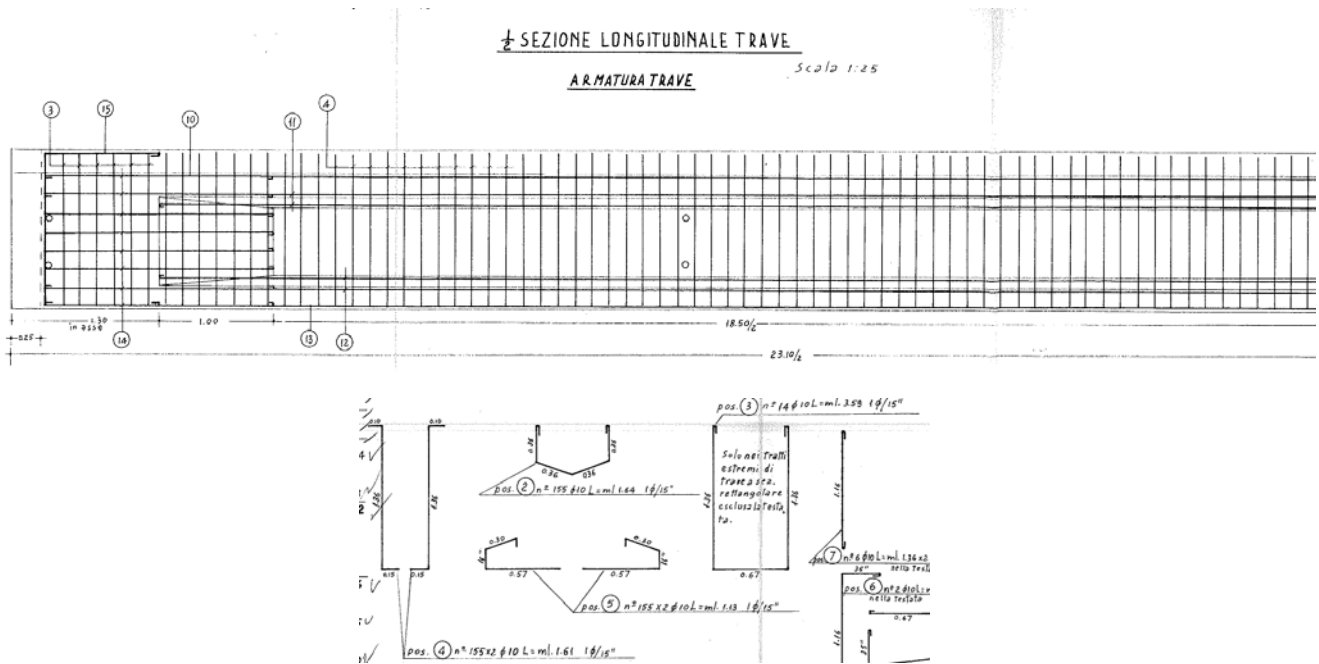
V_{Rd} = azione tagliante resistente.

La resistenza a taglio V_{Rd} viene calcolata con riferimento all'elemento dotato di un'armatura resistente a taglio. La resistenza a taglio è la minima fra la resistenza di calcolo a "taglio trazione", riferita all'armatura dedicata, e quella a "taglio compressione", associata al nucleo in calcestruzzo.

Le caratteristiche dei materiali assunte nelle verifiche a taglio sono quelle proprie delle travi in quanto a queste compete la quasi totalità delle azioni di compressione del traliccio ideale di "Morsh".

7.3.1 Impalcato esistente

Campata unica $L_{CALC} = 20.50$ m



Si identificano tre sezioni significative di verifica al taglio:

- Sezione di appoggio Φ10/15 4 braccia
- Sezione di fine ringrosso (se presente) o a circa 1.00 m da appoggio Φ10/15 2 braccia
- Sezione in campata Φ10/15 2 braccia

Sezione di appoggio:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
28	270	1.15	1.5	0.85	1.94	1.29	15.87	235

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	700	220	1062

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_i	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_i	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
12	4	452	452	10	4	314	150	90
		0	452	0	2	0	0	0
		0				0	0	0

Verifica a Taglio:

Sezione priva di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	Ac	σ_{cp}	ρ_i	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
0	980000	0.00	0.0006	1.4340	0.3180	236.42

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
32	0	0	1.0000	7.93	752.15	2385.34	752.15

$V_{edSLU} = (1060 - 428) = 632 \text{ kN}$ $V_{rdSLU} = 752 \text{ kN}$ c.s.= 1.19

Si è assunta la biella compressa con inclinazione $\theta = 32^\circ$. Si è considerato agente, cautelativamente, il taglio complessivo al netto della componente assorbita dai cavi di post-tensione inclinati; componente verticale assunta pari a quella determinata nella sezione di fine ringrosso (vedi oltre per dettagli). Si sono assunti presenti i trefoli aderenti necessari per assorbire la componente orizzontale dell'azione tagliante. Il valore assunto per "c" identifica, cautelativamente, la distanza dal lembo inferiore della trave in CAP del baricentro dei cavi di precompressione.

Sezione di fine ringrosso:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
28	270	1.15	1.5	0.85	1.94	1.29	15.87	235

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	200	77	1191

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_l	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_l	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
12	4	452	452	10	2	157	150	90
		0	0	0	0	0	0	0
		0	0			0	0	

Verifica a Taglio:

Sezione prive di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	A_c	σ_{cp}	ρ_l	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
3901	280000	3.17	0.0019	1.4098	0.3100	187.18

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
25	3901	3.173333	1.2000	7.93	565.02	781.51	565.02

$V_{edSLU} = (1001-428) = 573 \text{ kN}$ $V_{rdSLU} = 565 \text{ kNm}$ c.s.= 1.00 circa.

Si è assunta la biella compressa con inclinazione $\theta = 25^\circ$. Il valore assunto per "c" identifica, cautelativamente, la distanza dal lembo inferiore della trave in CAP del baricentro dei cavi più bassi di precompressione.

Per la determinazione del taglio agente di competenza delle staffe, si è depurato dal valore di calcolo la componente assorbita dai cavi di precompressione, in virtù della loro inclinazione.

Con riferimento alle informazioni contenute nella relazione di calcolo originaria si ottiene:

Sezione di fine ringrosso:

Inclinazione trefoli collaboranti al taglio dall'orizzontale:

$\sigma_{AMM_TREFOLI}$	Φ_{CAVI}	$\sigma_{CALCOLO_TREFOLI}$	A_{SCAVO}
(Mpa)	(-)	(Mpa)	(mmq)
1050	0.9	945	462

Inclinazione Trefoli cavo n:

Posizione	n. cavi	Tg(α)	α	α	N_{CAVI}	V_{CAVI}
(-)	(-)	(-)	(rad)	(grad)	(kN)	(kN)
1	1	0.1930	0.1907	10.9238	429	83
2	1	0.175	0.1732	9.9262	430	75
3	1	0.147	0.1460	8.3626	432	63
4-5	2	0.098	0.0977	5.5971	869	85
6-7	2	0.094	0.0937	5.3700	869	82
8-9	2	0.046	0.0460	2.6337	872	40
Totale (kN)					3901	428

Si è ottenuto $V_{Rd_CAVI} = 428 \text{ kN}$

La verifica si ritiene soddisfatta in virtù dell'assunzione in fase di verifica della tensione di snervamento caratteristica dell'acciaio Aq50 ($f_{yk} = 270 \text{ MPa}$) in luogo della tensione di snervamento rilevata in fase di indagine sulle barre di armatura lenta e pari a $f_{ym} = 382 \text{ MPa}$. Si rimanda alla fase preliminare allo sviluppo

del progetto esecutivo l'effettuazione di un numero maggiore di indagini e, quindi, alla conferma del dato sperimentale ad oggi ottenuto. A valle delle valutazioni che ne discenderanno sarà necessario validare le ipotesi sopra assunte o provvedere ad aggiornare il progetto.

Sezione in campata:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
28	270	1.15	1.5	0.85	1.94	1.29	15.87	235

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	200	96	1174

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_l	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_l	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
12	4	452	452	10	2	157	150	90
		0	452	0	2	0	0	0
		0				0	0	

Verifica a Taglio:

Sezione prive di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	A_c	σ_{cp}	ρ_l	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
0	280000	0.00	0.0019	1.4128	0.3110	73.00

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
45	0	0	1.0000	7.93	259.69	837.95	259.69

$V_{edSLU} = 186 \text{ kN}$ $V_{rdSLU} = 260 \text{ kN}$ c.s. = 1.40

Si è assunta cautelativamente la biella compressa con inclinazione $\theta = 45^\circ$. Il valore assunto per "c" identifica, cautelativamente, la distanza dal lembo inferiore della trave in CAP del baricentro dei cavi di precompressione.

Traversi in campata:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
28	270	1.15	1.5	0.85	1.94	1.29	15.87	235

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	200	400	900

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_l	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_l	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
10	4	314	314	10	2	157	200	90
0		0		0	0	0	0	0
0		0		0	0	0	0	0

Verifica a Taglio:

Sezione prive di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	A_c	σ_{cp}	ρ_l	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
0	280000	0.00	0.0017	1.4714	0.3306	59.50

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
32	0	0	1.0000	7.93	239.03	577.57	239.03

$V_{edSLU} = 234 \text{ kN}$

$V_{rdSLU} = 239 \text{ kN}$

c.s. = 1.01

Si è assunta la biella compressa con inclinazione $\theta = 32^\circ$.

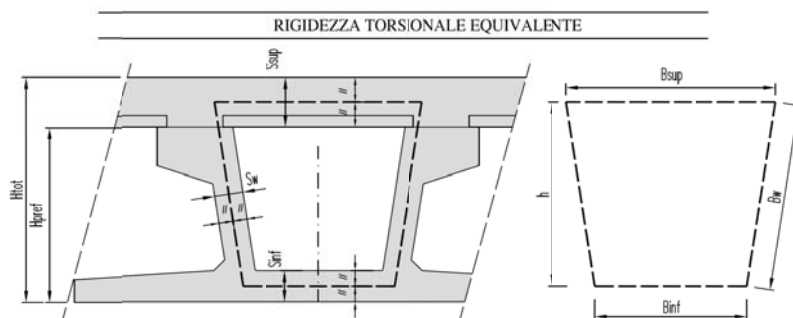
7.3.2 Impalcato nuovo in allargamento

Per la valutazione dell'effetto indotto sulle anime delle travi a cassoncino dal momento torcente e dal taglio, si procede assumendo la resistenza al taglio data dalla larghezza complessiva delle due anime con le relative staffe e si considera, secondo le indicazioni normative, la sezione monocellulare cava resistente a torsione con riferimento allo spessore della crosta resistente pari a quella minore tra i quattro lati del cassoncino.

Si combinano poi gli effetti.

In dettaglio, con riferimento allo schema seguente

Rigidezza torsionale equivalente (cassoncini a parete sottile):



Materiali:

	f _{ck} (Mpa)	E (Mpa)	v (-)	G (Mpa)
Trave	45	36283	0.2	15118
Getto soletta-Traversi	35	34077	0.2	14199

Geometria della sezione:

	Soletta			Trave Pref.				Rigidezza torsionale	
	S _{SUP} (m)	S* _{SUF} (m)	B _{SUP} (m)	S _{INF} (m)	B _{INF} (m)	S _W (m)	H _{PREF} (m)	K (m ⁴)	K/2 (m ⁴)
UH110-TESTA	0.26	0.24	1.048	0.19	0.715	0.278	1.1	0.24553	0.12276
UH110-FILANTE	0.26	0.24	1.187	0.19	0.85	0.14	1.1	0.20777	0.10389

Campata unica L_{CALC} = 19.55 m

Si identificano due sezioni rappresentative di verifica al taglio per la stima dell'armatura necessaria:

- Sezione di appoggio
- Sezione di fine ringrosso (se presente) a circa 1.00 m da appoggio

Sezione di appoggio:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
45	450	1.15	1.5	0.85	2.66	1.77	25.50	391

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	574	50	1215

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_i	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_i	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
20	24	7540	7540	14	2	308	200	90
		0	7540	14	2	308	200	90
		0				0	0	

Verifica a Taglio:

Sezione prive di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	A_c	σ_{cp}	ρ_i	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
0	803600	0.00	0.0108	1.4057	0.3913	429.47

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
40	0	0	1.0000	12.75	1569.99	3940.60	1569.99

Verifica ad azioni torcenti (SEZIONE LORDA DEL CASSONCINO TORSIORESISTENTE):

A_{SLong} (TORSIONE)				$A_{S_Torsione}$			
Φ_i	n	A_{Si}	A_{SLong_TOT}	Φ_i	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)
14	16	2463	2463	10	2	79	200
		0	2463			0	0
		0				0	0

u_m	A_c	u	t	A
(mm)	(mm ²)	(mm)	(mm)	(mm ²)
4378	1636600	5138	190	1184590

T_{Rcd}	T_{Rsd}	T_{Rld}	T_{Rd}	$N_{Rld-TRAZIONE}$
(kNm)	(kNm)	(kNm)	(kNm)	(kN)
2826.07	433.87	437.64	433.87	887.50

Verifica per sollecitazioni composte (taglio-torsione):

V_{Ed}	T_{Ed}	V_{Rdc}	T_{Rdc}	C.S. VERIF. COMPOSTA
(kN)	(kNm)	(kN)	(kNm)	(-)
1328.00	403.00	3940.60	2826.07	0.48
Ver. CLS soddisfatta				

$V_{edSLU} = 1328$ kN $V_{rdSLU} = 1570$ kN $T_{edSLU} = 403$ kNm $Tr_{dSLU} = 434$ kNm

c.s. (coefficiente di sfruttamento del CLS) = 0.48

Si è assunta la biella compressa con inclinazione $\theta = 40^\circ$; il massimo valore del taglio e del momento torcente (cautelativamente).

Sezione di fine ringrosso:

Verifica a taglio-Torsione di elementi in calcestruzzo

(NTC 2008; 4.1.2.1.3, 4.1.2.1.4)

Caratteristiche materiali:

f_{ck}	f_{yk}	γ_s	γ_c	α_{cc}	f_{ctk}	f_{ctd}	f_{cd}	f_{yd}
(Mpa)	(Mpa)	(-)	(-)	(-)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)	(Mpa)
45	450	1.15	1.5	0.85	2.66	1.77	25.50	391

Geometria della sezione resistente:

h	bw	c	d
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
1400	280	50	1215

A_{SLong} (TESA)				A_{S_Taglio}				
Φ_i	n	A_{Si}	A_{S_TOT}	Φ_i	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo	α
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)	(grad)
20	24	7540	7540	12	2	226	200	90
		0		12	2	226	200	90
		0				0	0	

Verifica a Taglio:

Sezione prive di armature resistenti a taglio:

N_{Ed}	A_c	σ_{cp}	ρ_i	k	V_{MIN}	V_{Rd}
(kN)	(mm ²)	(MPa)	(-)	(-)	(-)	(kN)
0	392000	0.00	0.0200	1.4057	0.3913	257.17

Sezione con armature trasversali resistenti a taglio:

θ	N_{Ed}	σ_{cp}	α_c	f_{cd}	V_{Rsd}	V_{Rcd}	V_{Rd}
(grad)	(kN)	(MPa)	(-)	(Mpa)	(kN)	(kN)	(kN)
40	0	0	1.0000	12.75	1153.46	1922.24	1153.46

Verifica ad azioni torcenti (SEZIONE LORDA DEL CASSONCINO TORSIORESISTENTE):

A_{SLong} (TORSIONE)				$A_{S_Torsione}$			
Φ_i	n	A_{Si}	A_{SLong_TOT}	Φ_i	$n_{BRACCIA}$	A_{Si}	passo
(mm)	(-)	(mm ²)	(mm ²)	(mm)	(-)	(mm ²)	(mm)
14	10	1539	1539	8	2	50	300
		0				0	0
		0				0	0

u_m	A_c	u	t	A
(mm)	(mm ²)	(mm)	(mm)	(mm ²)
4558	1622600	5118	140	1283940

T_{Rcd}	T_{Rsd}	T_{Rld}	T_{Rd}	$N_{Rld-TRAZIONE}$
(kNm)	(kNm)	(kNm)	(kNm)	(kN)
2257.01	200.64	284.76	200.64	363.84

Verifica per sollecitazioni composte (taglio-torsione):

V_{Ed}	T_{Ed}	V_{Rdc}	T_{Rdc}	C.S. VERIF. COMPOSTA
(kN)	(kNm)	(kN)	(kNm)	
1070.00	172.00	1922.24	2257.01	
(-)				
0.63				Ver. CLS soddisfatta

$V_{edSLU} = 1070$ kN $V_{rdSLU} = 1153$ kN $T_{edSLU} = 172$ kNm $T_{rdSLU} = 201$ kNm

c.s. (coefficiente di sfruttamento del CLS) = 0.63

Si è assunta la biella compressa con inclinazione $\theta = 40^\circ$; il massimo valore del taglio col concomitante del momento torcente.

7.4 Verifiche tensionali S.L.E.

Per le verifiche si considerano le seguenti caratteristiche dei materiali

Caratteristiche materiali

cls trave		cls soletta		acciaio	
R_{ck}	54.22 MPa	R_{ck}	42.17 MPa	E_s	210000 MPa armatura lenta
f_{ck}	45.00 MPa	f_{ck}	35.00 MPa	E_p	195000 MPa trefoli
γ_c	1.5	γ_c	1.5	ns	5.83 armatura lenta soletta
α_{cc}	0.85	α_{cc}	0.85	np	5.42 acciaio precompresso
f_{cd}	25.50 MPa	f_{cd}	19.83 MPa	nc	0.94 calcestruzzo soletta
E_{cm}	36000.00 MPa	E_{cm}	34000.00 MPa		

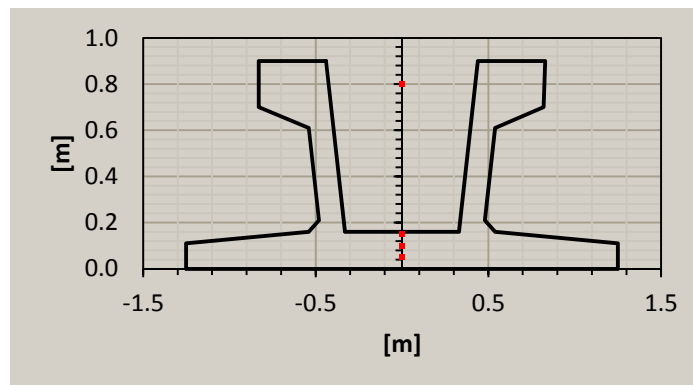
Calcolo forze equivalenti precompressione aderente

$A_{trefolo}$	139 mm ²	Area del trefolo
f_{ptk}	1860 MPa	Tensione caratteristica di rottura
$f_{p(1)k}$	1670 MPa	Tensione caratteristica di snervamento all'1% di deformazione
σ_{spi}	1488 MPa	tensione iniziale
E_p	195000.00 MPa	Modulo elastico dell'acciaio da precompressione
t	72 ore	taglio trefoli
ρ_{1000}	2.500 %	caduta di tensione per rilassamento
μ	0.800	f_{ptk}/σ_{spi}
$\Delta\sigma_{pr}$	24 MPa	1.61%

7.4.1 Caratteristiche sezioni di mezzzeria della trave

Campata unica $L_{CALC} = 22.50$ m

Per la verifica si considerano le seguenti caratteristiche:



Le caratteristiche della soletta presente in fase 2 e 3 sono riportate di seguito:

Dati soletta

b	2.40 m	Larghezza soletta
h	0.26 m	spessore soletta
ϕ_{sup}	12.00 mm	$\phi 12/20$
passo _{sup}	200.00 mm	
$n_{b, sup}$	12.00	
C_{sup}	35.00 mm	
ϕ_{inf}	12.00 mm	$\phi 12/20$
passo _{inf}	200.00 mm	
$n_{b, inf}$	12.00	
C_{inf}	55.00 mm	
$A_{s\ sup}$	0.001357 m ²	
$A_{s\ inf}$	0.001357 m ²	

Caratteristiche geometriche sezione cls

Ac	0.7076	m ²
ycg	0.3376	m
lxcg	0.0687	m ⁴

Trefoli

Ap	0.0056	m ²
ypg	0.1500	m
lpxg	0.0003	m ⁴

Caratteristiche geometriche sezione cls+trefoli

A	0.7609	m ²	
yg	0.3808	m	
lxg	0.1074	m ⁴	
Wcinf	-0.2820	m ³	modulo di resistenza fibra inferiore trave
Wcsup	0.1493	m ³	modulo di resistenza fibra superiore trave
Wc pg	-0.5595	m ³	modulo di resistenza fibra in corrispondenza del baricentro trefoli
Wpg	-0.5595	m ³	modulo di resistenza del baricentro trefoli
Wp inf	-0.2820	m ³	modulo di resistenza trefoli a quota minima

Caratteristiche geometriche sezione cls+trefoli+soletta

A	1.3912	m ²	
yg	0.7657	m	
lxg	0.3597	m ⁴	
Wcinf	-0.4698	m ³	modulo di resistenza fibra inferiore trave
Wcsup	1.0761	m ³	modulo di resistenza fibra superiore trave
Wc pg	-0.6236	m ³	modulo di resistenza fibra in corrispondenza del baricentro trefoli
Wpg	-0.6236	m ³	modulo di resistenza del baricentro trefoli
Wc sol	0.6053	m ³	modulo di resistenza fibra superiore soletta
Ws sol	0.6432	m ³	modulo di resistenza armatura lenta superiore soletta
Wp inf	-0.4698	m ³	modulo di resistenza trefoli a quota minima

Sezione trefoli

A	0.0075060 m ²
yg	0.1888889 m
lxg	0.0007038 m ⁴

Sezione omogeneizzata

A	0.76085 m ²		
yg	0.38083 m		
lxg	0.10740 m ⁴		
e	0.19194 m		
N _{p0}	11168928 N	tiro iniziale	
σ _{p,elastica}	100 Mpa		6.7%
σ _{p,rilassamento}	24 Mpa		1.6%
ΔN _{el}	752603 N	perdita elastica	6.7%
ΔN _{pr}	180202 N	perdita da rilassamento	1.6%
ΔN _{ist}	932804 N	perdita istantanee	8.4%
N _p	10236124 N	tiro al netto delle perdite istantanee	
M _p	1964740 Nm	momento da prec al netto delle perdite istantanee	

Azioni da precompressione

N _p	-10236.12 kN	tiro al netto delle perdite istantanee
M _p	1964.74 kNm	momento da prec al netto delle perdite istantanee

Per il calcolo delle perdite differite legate a ritiro, viscosità e rilassamento si considerano i parametri:

Ritiro - calcolo deformazioni da ritiro

Rbk	54.22
f _{ck} (MPa)	45
f _{cm} (MPa)	53
f _{cm0} (MPa)	10
RH (%)	80
cls tipo	R
α _{ds1}	6
α _{ds2}	0.11
RH ₀ (%)	100.00
β _{RH}	0.76
ε _{cd,0}	0.00032
k _h	0.92
ε _{ca(00)}	0.00009
h ₀ (mm)	154.00
t _s	30
t (gg)	25550
β _{ds(t-t_s)}	0.997
ε _{cd(t)}	0.00029
β _{as(t)}	1.00000
ε _{ca(t)}	0.000087
ε _{s(t-t_s)}	3.77E-04

Calcolo coefficienti di viscosità

Rbk	54.22
f _{ck} (MPa)	45
f _{cm} (MPa)	53
RH (%)	80
cls tipo	R
h ₀ (mm)	154.00
α ₁	0.75
α ₂	0.92
α ₃	0.81
β _H	544.95
Φ _{RH}	1.18
β(f _{cm})	2.31
t ₀	2
t (gg)	25550
β(t ₀)	0.801
β _{c(t,t₀)}	0.994
Φ ₀	2.176
Φ(t,t ₀)	2.162

Calcolo perdite di precompressione a tempo $t=\infty$

Dati genera	trave	soletta
Rck	54.22	42.17
fck	45	35
fc_m	53	43
E_{cm}	36283.19	34077.15
E_c	38097.35	
E_{sp}	195000.00	
n_c	0.94	
n_p	5.42	
n_{s t00}	18.30	
E_s	210000.00	
Φ(t-t₀)	2.16	Coeff. Viscosità
ε_{sh}(t-t_s)	-0.00038	Coeff. Ritiro
χ	0.8	

Le perdite di precompressione differite risultano come di seguito:

	trefoli
σ _{spi}	1488.000
ε _{sh}	-0.00038
α	5.374
Φ(t-t ₀)	2.162
σ _{c, Q_p}	-10.321
σ _p	1399.711
A _p	7.506E-03
A _c	1.391E+00
I _c	3.597E-01
Z _{cp}	0.577
f _{ptk}	1860
A Tinf	500000 ore
ρ ₁₀₀₀	2.500
μ	0.800
Δσ _{pr}	-85.120
Δσ _{p,c+s+r}	-221.431
% Δσ _{p,c+s+r}	14.881
Sollecitazioni Equivalenti alle perdite di precompressione	
ΔN	1662.06
ΔM	-958.72

7.4.2 Tensioni al tiro

Per il calcolo delle tensioni si considerano le seguenti caratteristiche geometriche:

Sez. Mezzeria S.L.E. Rara

Calcolo caratteristiche geometrico-statiche della sezione

	A	yg	Jxx	Wcinf	Wcsup	Wcsup sol	Wc pg	Ws sol	Wpg
sezione ca:	0.72770	0.38957	0.10302						
sezione ca:	1.39123	0.76572	0.35973						
Trefoli	0.00751	0.18889	0.00070						
cassoncino	0.76085	0.38083	0.10740	-0.28202	0.14934		-0.55955		-0.28202
cassoncino	1.39123	0.76572	0.35973	-0.46979	1.07611	0.60531	-0.62363	0.64319	-0.46979

Sez. Mezzeria	S.L.E. Rara		Step A
	F1 prec.	F1 p.p.	PPtr+Prec.
			Fine fase 1
N	-10236	0	-10236
M _y	1965	-1224	741
σ _c inf	-20.4	4.3	-16.1
σ _c sup	-0.3	-8.2	-8.5
σ _c sup soletta			
σ _s soletta			
σ _c pg	-17.0	2.2	-14.8
σ _s pg	1363.7	11.8	1375.6
σ _s pinf	1253.1	23.5	1276.6

La sezione risulta interamente compressa.

7.4.3 Tensioni agli S.L.E. (Rara)

Verifica sezione prec. : **Sez. Mezzeria S.L.E. Rara**
 Riepilogo sollecitazioni di verifica per fasi

Fase	Azione di	sezione	N (kN)	My (kNm)	γ_i
Fase 1	Precompressione	cassoncino	-10236	1965	1.00
Fase 1	Peso proprio trave	cassoncino	0	-1151	1.00
Fase 2	Peso soletta	cassoncino	0	-1249	1.00
Fase 3	Permanenti	trave+sol	0	-858	1.00
Fase 4	Mobili TS	trave+sol	0	-2854	1.00
Fase 4	Mobili UDL	trave+sol	0	0	1.00
Fase 5	Perdite differite	trave+sol	1733	-999	

Sez. Mezzeria S.L.E. Rara		Step A PPtr+Prec. Fine fase 1		Step B Step A + P.P. Fine F2		Step C Step B + Perm. Fine F3		Perdite differite	Step C* Step C + Perdite t _{inf} Fine F4	Mobili	Step D Step C* + Mobili Totali finali
N	-10236	0	-10236	0	-10236	0	-10236	1733	-8503	0	-8503
M _y	1965	-1151	813	-1249	-435	-858	-1293	-999	-2293	-2854	-5147
σ _{c inf}	-20.4	4.1	-16.3	4.4	-11.9	1.8	-10.1	3.4	-6.7	6.1	-0.6
σ _{c sup}	-0.3	-7.7	-8.0	-8.4	-16.4	-0.8	-17.2	0.3	-16.8	-2.7	-19.5
σ _{c sup soletta}						-1.3	-1.3	-0.4	-1.7	-4.5	-6.2
σ _{s soletta}						-24.4	-24.4	-5.6	-30.1	-81.2	-111.3
σ _{c pg}	-17.0	2.1	-14.9	2.2	-12.7	1.4	-11.3	2.8	-8.5	4.6	-3.9
σ _{s pg}	1363.7	11.1	1374.9	12.1	1387.0	7.5	1394.4	-215.4	1179.0	24.8	1203.8
σ _{s pinf}	1253.1	22.1	1275.2	24.0	1299.2	9.9	1309.1	-212.6	1096.5	32.9	1129.4

La sezione di calcestruzzo della trave risulta lievemente compressa anche al lembo inferiore e presenta una massima tensione ($\sigma_{c,sup} = -19.50$ MPa) inferiore a $0.60 \cdot f_{ck} = -27$ MPa. La tensione agente nei cavi di precompressione ($\sigma_{s,pinf} = 1129$ MPa) risulta inferiore allo $0.80 \cdot f_{p(1)k} = 1336$ MPa e quella massima registrata nell'armatura lenta di soletta ($\sigma_{s,soletta} = 111$ MPa) è inferiore a $0.8 \cdot f_{yk} = 360$ MPa.

8. Verifica della soletta

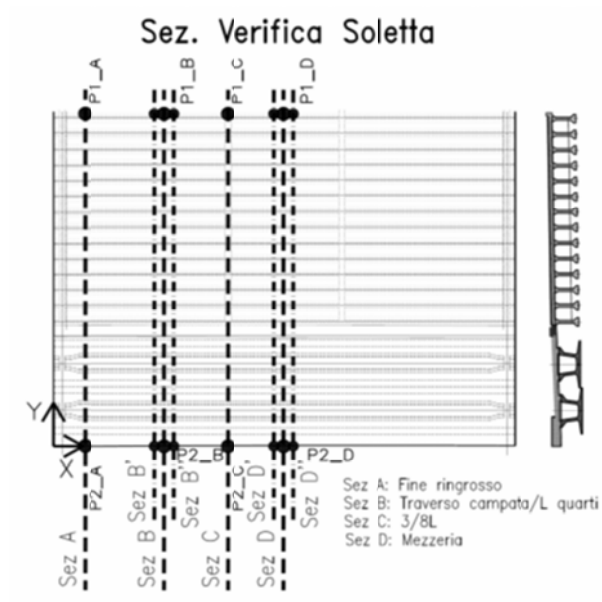
8.1 Generalità

Si analizza il comportamento della soletta lungo l'intero sviluppo longitudinale e trasversale, prendendo in conto sia la porzione esistente, sia quella di nuova edificazione sia la "zona di sutura" che garantisce il collegamento tra la porzione attuale e quella in progetto.

Come anticipato nei paragrafi precedenti, la soletta è modellata attraverso elementi tipo "shell" facenti parte del modello numerico complessivo dell'impalcato. In questo modo è possibile cogliere correttamente le sollecitazioni e le deformazioni indotte dall'azione locale dei carichi e/o dal comportamento globale del sistema travi/soletta.

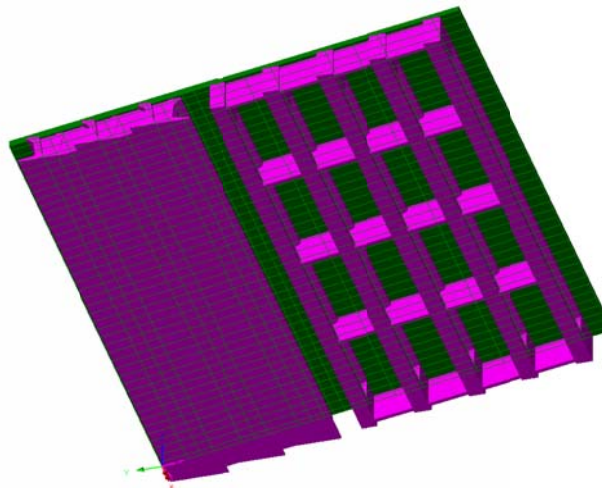
Si evidenzia che, a differenza di quanto avviene nella porzione di impalcato esistente, dove sono presenti traversi in campata ai quali compete la ripartizione dei carichi e la collaborazione tra le travi principali, nella struttura in progetto si prevedono traversi solo in asse appoggi e la ripartizione trasversale è quindi demandata, in toto, alla soletta. La soletta è pure l'unico elemento di cucitura tra l'impalcato esistente e l'allargamento.

In virtù di quanto sopra, si sono individuate sei sezioni di verifica delle sollecitazioni posizionate in metà impalcato in corrispondenza alle aree più sollecitate e in modo da cogliere le sollecitazioni sia in prossimità degli appoggi, sia in campata. La simmetria delle strutture consente di estendere i risultati all'intero impalcato.



Sezioni di verifica

Le figure seguenti riportano le configurazioni dei modelli agli elementi finiti.



Modello agli E.F. – Campata unica L_{calc}= 20.50 m

8.2 Carichi e combinazioni di carico

I carichi considerati, le disposizioni sull'impronta delle solette e le combinazioni SLE e SLU sono le medesime descritte nei paragrafi precedenti.

Nel dimensionamento delle armature relative alla porzione di soletta dello sbalzo, a partire dalla connessione con la nuova trave a cassoncino più esterna, si prende in conto anche la sollecitazione flettente indotta dalla eventuale presenza delle barriere FOA.

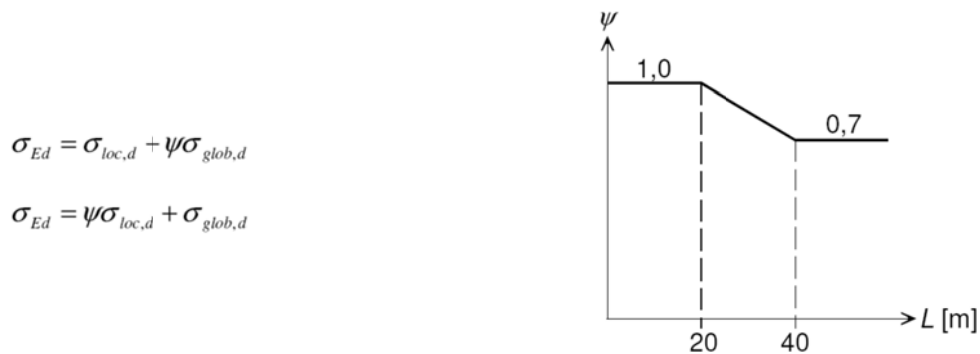
Tale sollecitazione è stimata secondo quanto di seguito riassunto e viene considerata come addendo aggiuntivo rispetto a quanto determinato attraverso le analisi agli E.F. per la verifica a flessione della sezione di incastro dello sbalzo.

Azione del vento sulle barriere FOA:							
(DM 14.01.2008_3.3; circolare esplicativa C3.3.10)							
P _{VENTO}	H _{FOA}	H _{CALCOLO}	i _{FOA}	M _{BASE}	L _{SBALZO}	L _{DIFF}	M _{VENTO}
(kN/mq)	(m)	(m)	(m)	(kNm)	(m)	(m)	(kNm)
2.20	4	0	3	0.00	0.91	1.82	0.00
Si assume il vento concomitante alla massima azione da traffico:							
γ _{VENTO}	Ψ ₀	Ψ _{1,2}	M _{SLU_VENTO-LE-CARATT_VENTO}	LE-CARATT_VENTO			
(-)	(-)	(-)	(kNm)	(kNm)			
1.5	0.6	0	0.00	0.00			

8.2.1 Effetti locali e globali

Le sollecitazioni considerate derivano dalla combinazione di quelle dedotte mediante lo studio della statica locale e globale (EN 1993-2 Annex E). Si fa riferimento all'eurocodice 3 nel quale si prevede il calcolo di un coefficiente di combinazione ψ funzione della luce del ponte da applicare alle sollecitazioni locali o globali che andranno così a sommarsi alle restanti.

La relazione che definisce il coefficiente ψ in funzione della luce della campata è riassunta nella figura seguente.

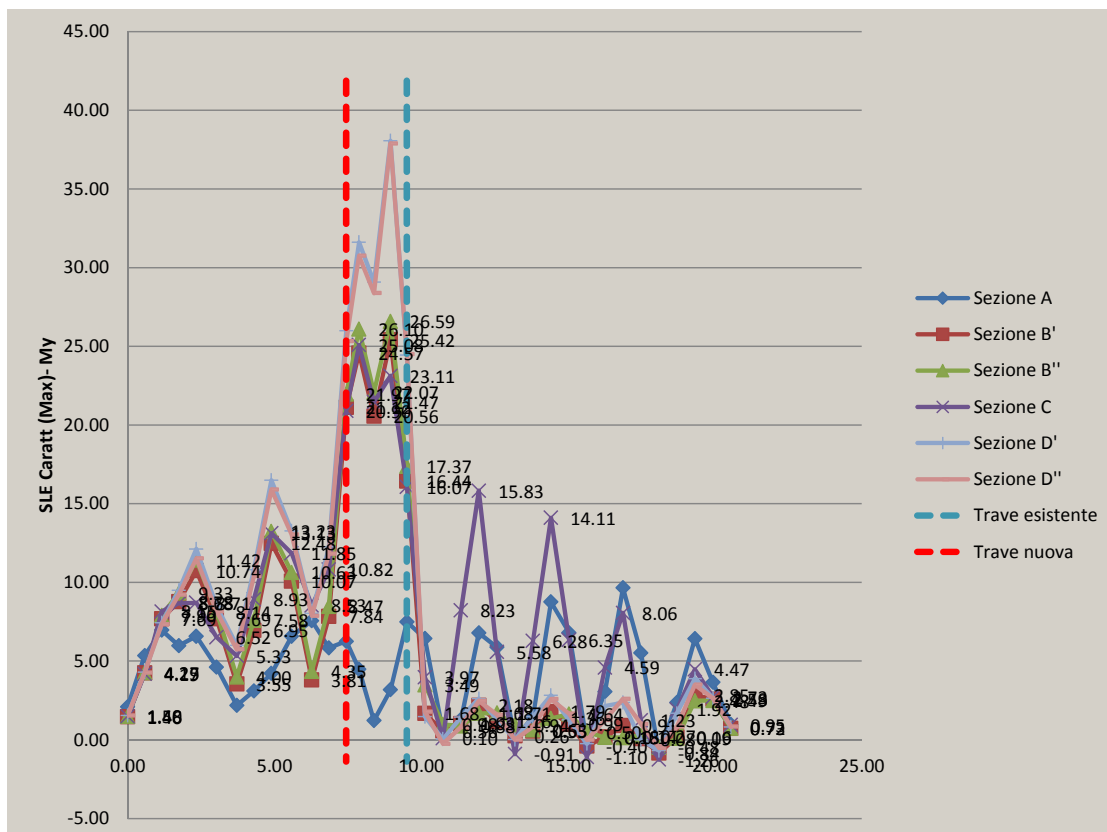
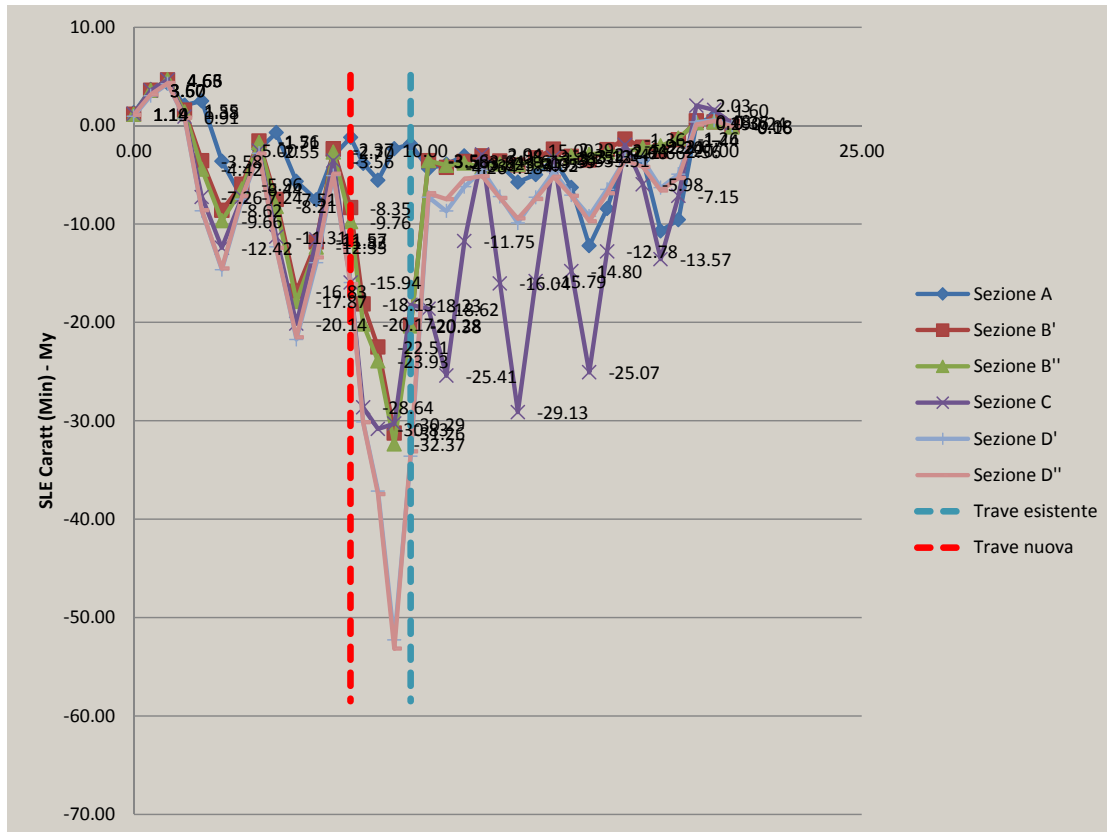


Date le luci in gioco si assume un coefficiente ψ di combinazione degli effetti unitario.

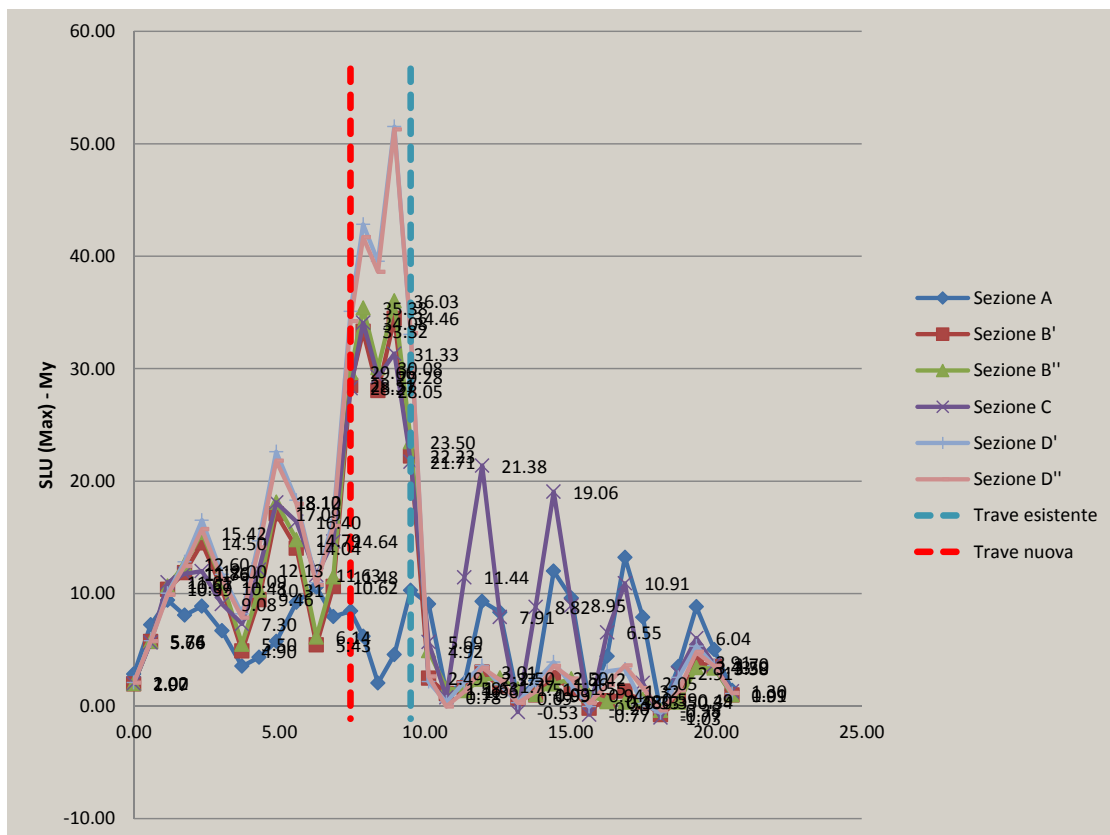
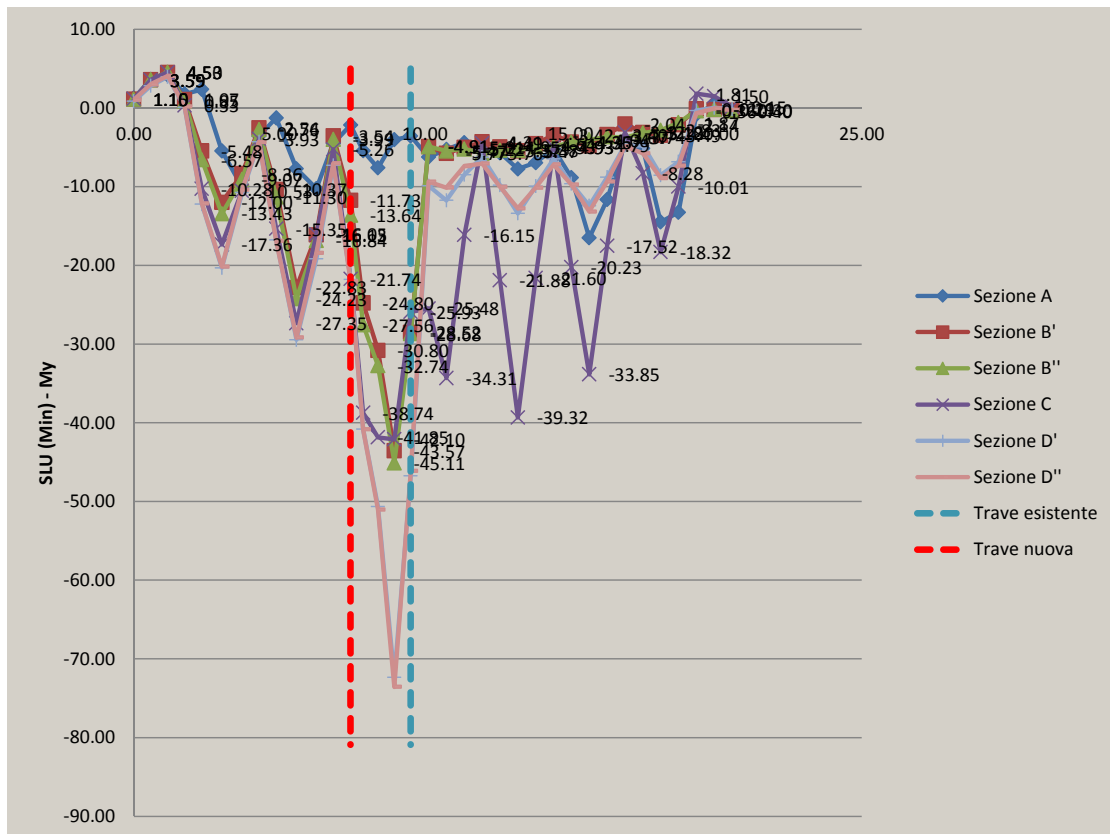
8.3 Sollecitazioni

Di seguito si riportano gli involuipi per $M_{y,max/min}$ (trasversale), e $S_{y,max/min}$ (trasversale) per i tre S.L. considerati. Le analisi prendono in conto il diverso orientamento delle barre di armatura rispetto all'asse di riferimento dell'azione flettente calcolata con l'analisi numerica.

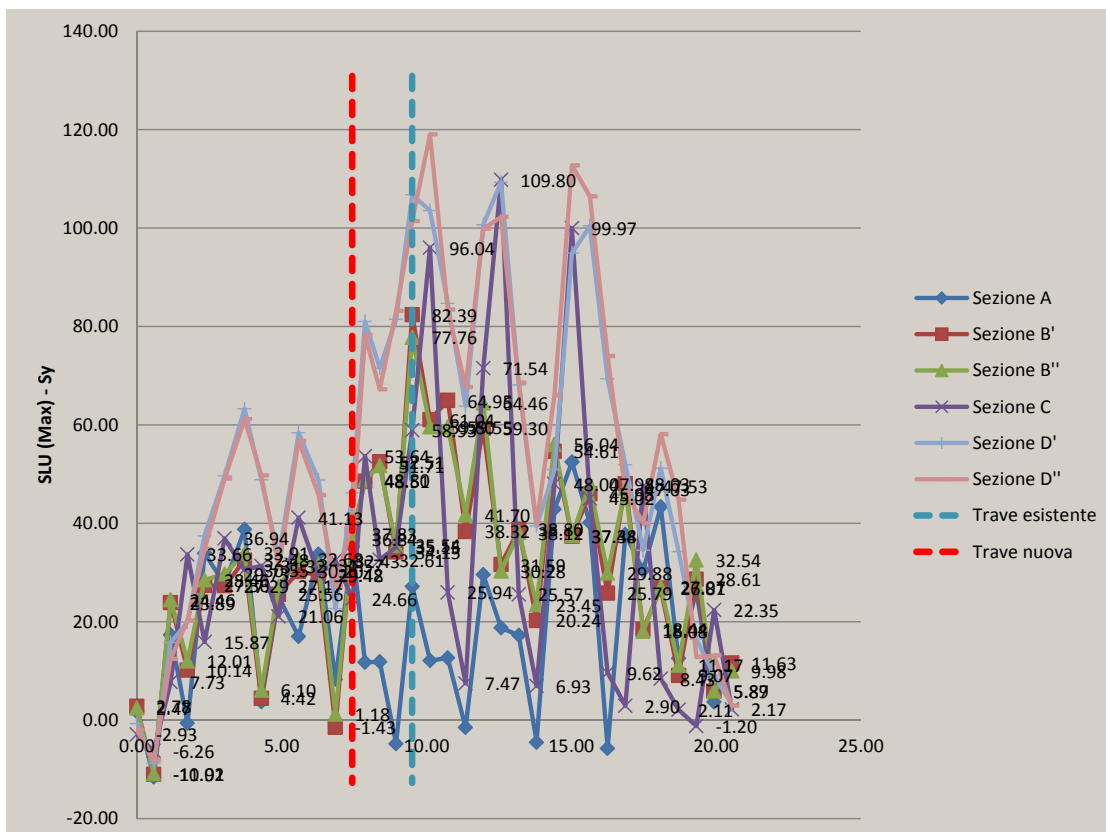
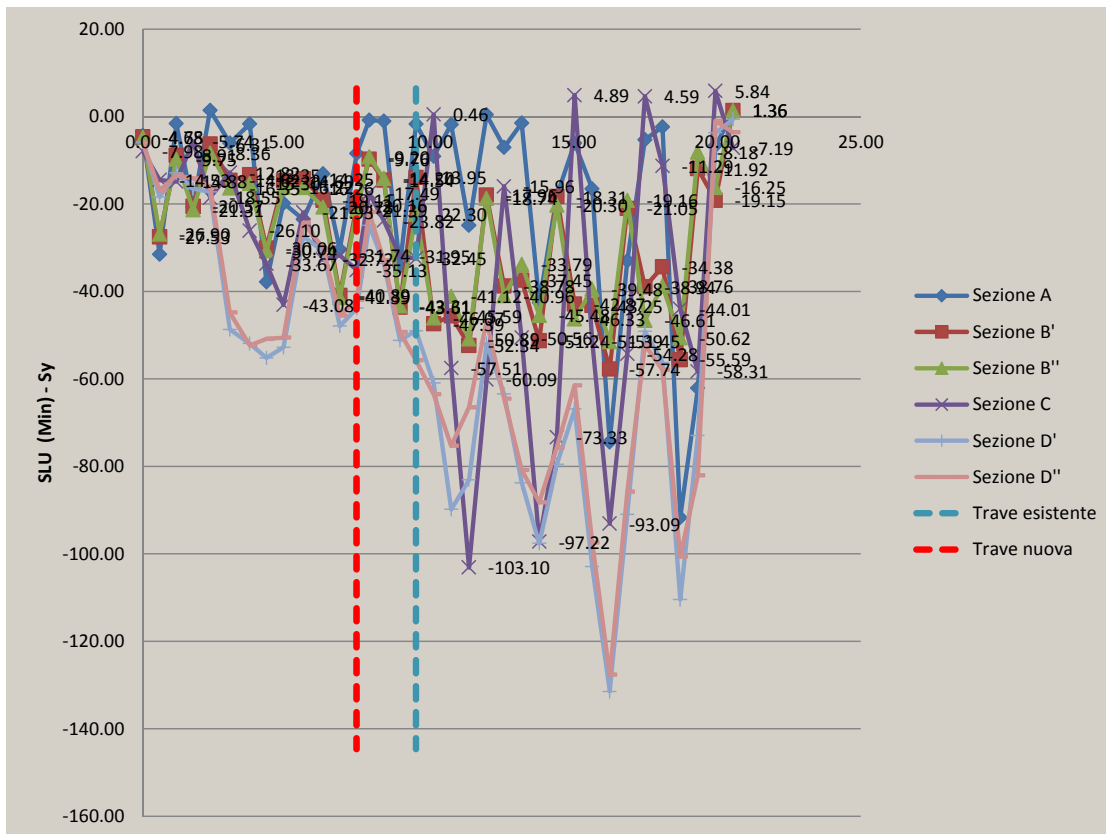
S.L.E. caratteristica – momenti trasversali



S.L.U. caratteristica – momenti trasversali



S.L.U. caratteristica – taglio trasversale



8.4 Risultati di verifica della soletta

Di seguito si riassumono in forma sintetica i risultati delle verifiche effettuate.

8.4.1 Armature trasversali

Soletta Esistente				
Armatura lenta		Trefoli precompressi		
Armatura esistente		Armatura esistente		Aggiuntiva sup.
Sup	Inf	Sup	Inf	Sup
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Φ 12/30	Φ 12/30	–	–	–

aggiuntiva ad intradosso/estradosso Φ 12/30 piegati

Soletta nuova - sutura							
Armatura							
Sez. Sutura		Soletta Connessione		Soletta Nuova		Soletta Sbalzo	
Sup	Inf	Sup	Inf	Sup	Inf	Sup	Inf
(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Φ 26/33	Φ 26/33	Φ 16/20	Φ 20/20	Φ 14/20	Φ 14/20	Φ 14/20	Φ 14/20

8.4.2 Risultati

Sollecitazioni rispetto al sistema di riferimento locale delle armature:

Sollecitazioni di verifica					
Sollecitazione Max/Min - SLEFreq (Min) - My					
Minimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	-22.28	-21.16	-33.63	-14.72	1.09
σ_s (Mpa)	-	-	138	119	-
σ_c (Mpa)	-	-	5.4	3.14	-
w_k (mm)	-	-	0.11	0	-

Sollecitazione Max/Min - SLEFreq (Max) - My					
Massimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	12.47	17.69	26.64	10.82	7.09
σ_s (Mpa)	-	-	128	67	44
σ_c (Mpa)	-	-	4	1.8	1.2
w_k (mm)	-	-	0.07	0	0

Sollecitazione Max/Min - SLECaratt (Min) - My					
Minimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	-30.42	-35.08	-55.53	-22.70	1.01
σ_s (Mpa)	-	-	228	183	-
σ_c (Mpa)	-	-	8.9	4.8	-
w_k (mm)	-	-	-	-	-

Sollecitazione Max/Min - SLECaratt (Max) - My					
Massimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	16.53	25.59	39.74	17.22	8.51
σ_s (Mpa)	-	-	192	107	53
σ_c (Mpa)	-	-	6	2.85	1.4
w_k (mm)	-	-	-	-	-

Sollecitazione Max/Min - SLU (Min) - My					
Minimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	-41.06	-48.81	-76.81	-30.75	0.90
C.S. (-)	1.28*	1.77	1.26	1.69	-

* si considera la concomitante azione assiale: N=-135 kN/m

OCCORRE DEMOLIRE LO SBALZO fino al filo trave esistente

Si prolunga fino a 1.10 m la sovrapposizione coi 3 Φ 26/m superiori, oltre la sezione di sutura a ridosso trave esistente

Sollecitazione Max/Min - SLU (Max) - My					
Massimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	22.33	34.60	53.80	23.61	11.49
C.S. (-)	1.92	2.5	1.95	3.35	6.9

Sollecitazione Max/Min - SLU (Min) - Sy					
Minimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
c.s. (-)	-107.48	-57.01	-57.01	-56.42	-32.21
	1.01**	2.36	2.09	1.91	3.30

Sollecitazione Max/Min - SLU (Max) - Sy					
Massimo					
	Sol. Esistente (kNm/m)	Sez. Sutura (kNm/m)	Soletta di connessione (kNm/m)	Sol. Nuova (kNm/m)	Sol. Sbalzo (kNm/m)
	97.30	109.08	109.08	64.64	25.00
c.s. (-)	1.09**	1.22	1.08	1.68	4.36

** I valori del taglio massimo, individuati dall'analisi numerica, sono stati mediati al fine di eliminare picchi non significativi

Nelle verifiche si è preso in conto l'effetto della rotazione delle armature nel piano rispetto all'asse delle travi principali.

9. Azioni sugli appoggi

Di seguito i risultati ottenuti in termini di componenti verticali massime agenti sugli appoggi.

Come anticipato nei paragrafi precedenti, l'analisi presente indaga il solo comportamento statico dell'impalcato e, di conseguenza, consente di ottenere le informazioni di seguito riassunte per il dimensionamento degli appoggi.

Le informazioni complementari in termini di azioni orizzontali statiche e sismiche (si ricorda che è prevista la realizzazione di appositi dispositivi di ritenuta sismica) e di spostamenti sono dettagliate nelle relazioni dedicate al progetto delle sottostrutture a cui si rimanda.

Azioni verticali massime agenti sugli appoggi:

	Fz (Max)				
	Nodo (-)	SLECaratt-Reaz (kN)	SLEFreq-Reaz (kN)	SLU-Reaz (kN)	SLUFreq-Reaz (kN)
Imp. nuovo	3	804	672	1085	907
	173	928	760	1252	1026
	180	1105	892	1491	1205
	410	1059	858	1429	1159
Impalcato esistente	524	763	655	1030	884
	660	968	799	1306	1079
	668	675	579	912	782
	898	953	784	1286	1059
	1012	884	743	1193	1003
	1148	799	700	1079	944
	1336	1338	1050	1806	1417
	1381	1079	905	1456	1222
	1526	969	783	1308	1056
	1571	1002	839	1352	1133
	1716	1335	1080	1803	1458
	1761	1330	1079	1796	1457
Massima Azione verticale Impalcato nuovo					
	SLECaratt-Reaz (kN)	SLEFreq-Reaz (kN)	SLU-Reaz (kN)	SLUFreq-Reaz (kN)	
	1105	892	1491	1205	
Massima Azione verticale Impalcato esistente					
	SLECaratt-Reaz (kN)	SLEFreq-Reaz (kN)	SLU-Reaz (kN)	SLUFreq-Reaz (kN)	
	1338	1080	1806	1458	