



SETTEMBRE 2021

# **TE GREEN DEV 2**

IMPIANTO INTEGRATO AGRIVOLTAICO
COLLEGATO ALLA RTN
POTENZA NOMINALE 57,44 MW

**COMUNE DI STORNARA (FG)** 



# PROGETTO DEFINITIVO IMPIANTO AGRIVOLTAICO

Relazione di calcolo preliminare strutture

# Progettisti (o coordinamento)

Ing. Laura Maria Conti n. ordine Ing. Pavia 1726

### **Codice elaborato**

2748\_4469\_ST\_PD\_R07\_RevO\_Relazione di calcolo preliminare strutture



# Memorandum delle revisioni

Cod. Documento	Data	Tipo revisione	Redatto	Verificato	Approvato
2748_4469_ST_PD_R07_Rev0_Relazio ne di calcolo preliminare strutture	09/2021	Prima emissione	MA	СР	L. Conti

# Gruppo di lavoro

Nome e cognome	Ruolo nel gruppo di lavoro	N° ordine
Laura Maria Conti	Direzione Tecnica	Ordine degli Ingegneri della Provincia di Pavia al n. 1726
Corrado Pluchino	Project Manager	Ordine degli Ingegneri della Provincia di Milano n. A27174
Riccardo Festante	Progettazione Elettrica	Tecnico competente in acustica ambientale n. 71
Daniele Crespi	Coordinamento SIA	
Marco Corrù	Architetto	
Francesca Jasparro	Esperto Ambientale	
Massimo Busnelli	Geologo	
Mauro Aires	Ingegnere strutturista	Ordine degli Ingegneri della Provincia di Torino n. 9583J
Elena Comi	Biologo	Ordine Nazionale dei Biologi n. 60746
Fabio Lassini	Ingegnere	Ordine degli Ingegneri della Provincia di Milano n. 29719
Piero Simone	Geologo	Ordine dei Geologi della Lombardia n. 1030
Sergio Alifano	Architetto	
Marianna Denora	Architetto	Ordine degli Architetti della Provincia di Bari,

# Montana S.p.A.

Via Angelo Carlo Fumagalli 6, 20143 Milano C. F. e P. IVA 10414270156 - Cap. Soc. 600.000,00 € Tel. +39 02 54 11 81 73 | Fax +39 02 54 12 98 90





Relazione preliminare strutture

		Sez. A n. 2521
Andrea Fronteddu	Ingegnere Elettrico	Ordine degli Ingegneri di Cagliari n. 8788
Matteo Lana	Ingegnere	
Vincenzo Gionti	Ingegnere	
Nazzario D'Errico	Agronomo	Ordine professionale Degli Agronomi di Foggia n. 382
Lorenzo Griso	Geologo	
Giovanni Saraceno	3E Ingegneria Srl	Ordine degli Ingegneri della Provincia di Reggio Calabria al n. 1629
Antonio Bruscella	Archeologo	Elenco dei professionisti abilitati alla redazione del documento di valutazione archeologica n. 4124

# Montana S.p.A.

Via Angelo Carlo Fumagalli 6, 20143 Milano C. F. e P. IVA 10414270156 - Cap. Soc. 600.000,00 € Tel. +39 02 54 11 81 73 | Fax +39 02 54 12 98 90







ı	N	ח	(	F

1.	PREMESSA	5
2.	NORMATIVE	6
3.	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI	7
4.	CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI MODULI FOTOVOLTAICI	8
5.	AZIONI ESTERNE AGENTI SUI MODULI FOTOVOLTAICI	10
5.1	AZIONE DEL VENTO	
5.2	AZIONE DELLA NEVE	12
5.3	AZIONE SISMICA	14
6.	PREDIMENSIONAMENTO DELLE STRUTTURE DI SOSTEGNO DEI PANNELLI	16
6.1	DESCRIZIONE DEL PROGRAMMA SISMICAD	16
6.2	SPECIFICHE TECNICHE	16
6.3	SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE E CRITERI DI CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI	16
6.4	VERIFICHE DELLE MEMBRATURE IN ACCIAIO	17
7.	PREDIMENSIONAMENTO DEI PALI DI FONDAZIONE	18
7.1	FORZE DI CALCOLO AGENTI SULLE FONDAZIONI	19
7.2	VERIFICHE PRELIMINARI DEI PALI	19
7.3	Possibili alternative costruttive	20
8.	PREDISMENSIONAMENTO BASAMENTI DI FONDAZIONE DELLE CABINE	22
8.1	CARATTERISTICHE GEOMETRICHE	22
8.2	AZIONI AGENTI	22
8.3	VERIFICHE DEI BASAMENTI	22
9.	PREDISMENSIONAMENTO RECINZIONE ED ACCESSO CARRABILE	23
9.1	CARATTERISTICHE GEOMETRICHE	23
9.2	AZIONI AGENTI	24
9.3	VERIFICHE ELEMENTI PORTANTI	24

# ALLEGATO/APPENDICE

ALLEGATO 01	Dati di definizione delle strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici
ALLEGATO 02	Sezioni e materiali
ALLEGATO 03	Verifiche strutture di sostegno pannelli FV
ALLEGATO 04	Verifiche geotecniche dei pali
ALLEGATO 05	Dati di definizione per dimensionamento basamenti
ALLEGATO 06	Verifiche basamenti cabine
ALLEGATO 07	Sezioni e materiali recinzioni e accessi
ALLEGATO 08	Dati di definizione per dimensionamento recinzione ed accesso carraio/pedonale
ALLEGATO 09	Verifiche strutture recinzione e accesso carrajo/pedonale





# 1. PREMESSA

Il progetto analizzato prevede la realizzazione di un impianto agri-voltaico, costituito dall'integrazione tra impianto fotovoltaico e impianto olivicolo super intensivo, localizzato nel comune di Stornara (FG), di potenza complessiva pari a 57,44 MW su un'area di proprietà pari a circa 72,52 ettari, di cui circa 66,89 ettari recintati per l'installazione dell'impianto.

Nel dettaglio la presente relazione di calcolo preliminare ha lo scopo di definire e verificare la geometria dei seguenti elementi strutturali a servizio dell'impianto di produzione di energia da fonte solare:

- > strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici [compresi gli elementi di fondazione];
- le fondazioni delle cabine a servizio;
- > gli elementi costituenti la recinzione dell'impianto, ovvero pali di sostegno recinzione e pilastri accessi carrai e pedonali.





### 2. NORMATIVE

**D.M. LL. PP. 11-03-88**: Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

Circolare Ministeriale del 24-07-88, n. 30483/STC.

Legge 02-02-74 n. 64, art. 1 - D.M. 11-03-88: Norme Tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione ed il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. 17-01-18: Sicurezza e prestazioni attese (cap.2), Azioni sulle costruzioni (cap.3), Costruzioni in calcestruzzo (par.4.1), Costruzioni in legno (par.4.4), Costruzioni in muratura (par.4.5), Progettazione geotecnica (cap.6), Progettazione per azioni sismiche (cap.7), Costruzioni esistenti (cap.8), Riferimenti tecnici (cap.12), EC3.

Circolare 7 21-01-19 C.S.LL.PP: Istruzioni per l'applicazione dell'Aggiornamento delle N.T.C. di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018.

Eurocodice 3 UNI ENV 1993-1-1:1994, Eurocodice 3 UNI EN 1993-1-1:2014 Luglio 2014, Eurocodice 3 UNI ENV 1993-1-3:2000, Eurocodice 3 UNI EN 1993-1-3:2007 Gennaio 2007, Eurocodice 3 EN 1993-1-8:2005





# 3. CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI

Le caratteristiche dei materiali impiegati nei calcoli sono le seguenti:

- Classe di resistenza del calcestruzzo per basamenti cabine C28/35
- Classe di esposizione ambientale XC4, XA2 e XS1
- Classe di consistenza S4
- > Copriferro:
  - o Calcestruzzo gettato contro il terreno e permanentemente a contatto con esso 75mm
  - o Calcestruzzo a contatto con il terreno o con acqua 50mm
  - o Calcestruzzo non a contatto con il terreno o con acqua 40mm
- > Acciaio: Barre ad aderenza migliorata tipo B450C
- Acciaio strutturale: Fe360



# 4. CARATTERISTICHE GEOMETRICHE DEI MODULI FOTOVOLTAICI

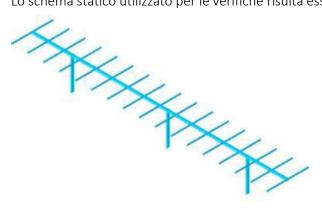
I moduli fotovoltaici previsti nel sito di progetto sono costituiti da pannelli fotovoltaici di dimensioni indicative 1303mm x 2172mm predisposti lungo il lato corto su 2 file per uno sviluppo complessivo di 4,744 m ed una inclinazione variabile da 0° a 55°, in modo da ottimizzare la produzione di energia elettrica.

Sono stati adottati due portali differenti necessari ad ottimizzare al massimo la produttività dell'impianto. Questo infatti è stato studiato considerando stringhe di 15 pannelli ciascuno ottenendo così due portali differenti, uno per un numero di 30 pannelli [lunghezza portale 20,42 mt] ed uno per un numero di 15 pannelli [lunghezza struttura 10,84 mt] da realizzarsi nelle parti di impianto ove per dimensioni ed esigenze di servizio non è possibile realizzare la struttura più grande. La struttura presenta una altezza massima da terra di 2,83 mt, mentre nella posizione con inclinazione 55° l'altezza da terra del punto più basso della struttura risulta essere di 0,85 mt con un'altezza massima della vela di 4,765 mt.

La fondazione della struttura di sostegno dei pannelli fotovoltaici sarà costituita da profili in acciaio infissi nel terreno per una profondità minima di 5,50 mt e comunque tale da garantire la stabilità della "vela" costituita dall'insieme dei pannelli e della struttura a sostegno.

Come mostrato negli elaborati di progetto si è proceduto considerando uno "schema tipo", che presenta caratteristiche tecnico-costruttive analoghe a quelle desumibili dai prodotti commerciali più comunemente utilizzati per impianti FV simili a quello in oggetto.

Lo schema statico utilizzato per le verifiche risulta essere il seguente:



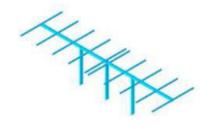
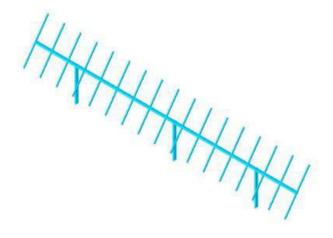




Figura 4.1 – Vista assonometrica modello strutturale con posizione della "vela" orizzontale





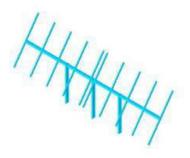




Figura 4.2 – Vista assonometrica modello strutturale con posizione della "vela" inclinata di 60°

La struttura di sostegno dei pannelli è costituita dai seguenti profilati riportati in Tabella 1

Elemento	Sezione	Materiale
Montanti	IPE 220 [montanti centrali]	Acciaio Fe360
Traversi	Tubi rettangolari 150x150x8 [dimensioni in mm]	Acciaio Fe360
Elementi di sostegno pannelli	Tubi rettangolari 80x80x3 [dimensioni in mm]	Acciaio Fe360

 ${\sf Tabella}\ 1-{\sf Dati}\ {\sf geometrici}\ {\sf profili}\ {\sf in}\ {\sf acciaio}\ {\sf struttura}\ {\sf di}\ {\sf sostegno}\ {\sf pannelli}$ 

I due portali sono caratterizzati da interassi differenti. Il portale per 30 pannelli presenta tre montanti con interasse [rispetto al montante centrale] rispettivamente di 7,347 mt e di 6,032 mt; il portale per 15 pannelli presenta tre montanti equidistanti con interasse di 2,09 mt.



# 5. AZIONI ESTERNE AGENTI SUI MODULI FOTOVOLTAICI

Il dimensionamento preliminare del plinto di sostegno è svolto applicando le combinazioni allo SLU (statica e sismica), previste nel DM 17 gennaio 2018 "Norme tecniche per le costruzioni" (NTC 2018), alle sollecitazioni presenti sulla struttura, in particolare dei carichi variabili dovuti al vento (azione di carico variabile principale) e alla neve (azione di carico variabile secondaria) e all'azione sismica definita mediante il metodo pseudostatico.

### 1.1 AZIONE DEL VENTO

Il vento, la cui direzione si considera generalmente orizzontale, esercita sulle costruzioni azioni che variano nel tempo e nello spazio provocando effetti dinamici.

Per le costruzioni tali azioni sono generalmente ricondotte alle azioni statiche equivalenti descritte in seguito.

# Velocità di riferimento

La determinazione dell'azione del vento sulla costruzione parte dall'individuazione della velocità di riferimento vb, definita come il valore caratteristico della velocità misurata a 10 metri dal suolo su un intervallo di tempo di 10 minuti del vento; tale velocità corrisponde ad un periodo di ritorno di T = 50 anni.

Otterremo quindi, dai dati forniti dalla tabella relativa i parametri di macrozonazione per il vento, tratta dalle "Norme tecniche per le costruzioni", il seguente valore:

- v<sub>b</sub> = 27
- m/s (valore per la ZONA 3)

### Coefficiente di esposizione (microzonazione)

Il coefficiente di esposizione Ce dipende dall'altezza z sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno e dalla categoria di esposizione del sito ove sorge l'impianto fotovoltaico.

Per altezze sul suolo non maggiori di z = 200 m, esso è dato dalla seguente formula:

ce (z) = ce (zmin)
 ce (z) = kr2 \* ct \* ln ( z / z0)\* [7 + ct \* ln ( z / z0)]

per z < zminper  $z \ge zmin$ 

dove kr , z0 e zmin sono assegnati nella seguente tabella:

Categoria di esposizione del sito	k <sub>r</sub>	z <sub>o</sub> (m)	z <sub>min</sub> (m)
1	0,17	0,01	2
II	0,19	0,05	4
III	0,20	0,10	5
IV	0,22	0,30	8
V	0,23	0,70	12

Tabella 2 – Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione







In mancanza di analisi specifiche che tengano conto sia della direzione di provenienza del vento sia delle variazioni di rugosità e topografia del terreno, la categoria di esposizione è assegnata in funzione della posizione geografica dell'area di progetto e della classe di rugosità definita nella tabella seguente.

Classe di rugosità del terreno	Descrizione
А	Aree urbane in cui almeno il 15% della superficie sia coperto da edifici la cui altezza media superi i 15 metri
В	Aree urbane (non di classe A), suburbane, industriali e boschive
С	Aree con ostacoli diffusi (alberi, case, muri recinzioni,); aree con rugosità non riconducibile alle classi A,B,D
D	Aree prive di ostacoli (aperta campagna aeroporti, aree agricole, pascoli, zone paludose o sabbiose, superfici innevate o ghiacciate, mare, laghi,)

Tabella 3 - Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione

Prendendo atto che il sito è caratterizzato da classe di rugosità D e in prossimità della costa, per la Zona 3 le tabelle delle "Norme tecniche per le costruzioni" ci indicano, per l'area di progetto, una categoria di esposizione di classe II.

Dalle curve per il calcolo del coefficiente di esposizione contenute nelle "Norme tecniche per le costruzioni" si giunge quindi alla conclusione che Ce risulterà pari a 1,801 lungo tutta la struttura.

### Coefficiente dinamico

Il coefficiente dinamico Cd tiene conto degli effetti riduttivi associati alla non contemporaneità delle massime pressioni locali e degli effetti amplificativi dovuti alla risposta dinamica della struttura.

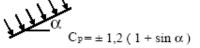
Esso, nel caso in oggetto, può essere assunto pari a 1.

# Coefficiente di forma

Il coefficiente d forma Cp è stato determinato considerando che la vela può essere è assimilata a una tettoia o pensilina ad un solo spiovente piano con angolo di inclinazione pari a 55°.

 $Cp=\pm 1.2 (1+sen\alpha)$ 

Uno spiovente piano



Esso, nel caso in oggetto, può essere assunto pari a ±2,18.

### Pressione cinetica di riferimento

La pressione cinetica di riferimento qb è data dall'espressione:

Relazione preliminare strutture



$$q_b = \frac{1}{2} \rho * (v_b)^2$$

dove:

- v<sub>b</sub> è la velocità di riferimento del vento [m/s]
- ρè la densità dell'aria che può essere assunta pari a 1,25 Kg/m<sup>3</sup>

Nel nostro caso avremo  $q_b = 456,29 \text{ N/mq}$ .

### Pressione del vento

La pressione del vento è data dall'espressione:

$$p = q_b * c_e * c_p * c_d$$

dove:

- q<sub>b</sub> è la pressione cinetica di riferimento [N/m<sup>2</sup>]
- c<sub>e</sub> è il coefficiente di esposizione
- c<sub>d</sub> è il coefficiente dinamico
- cp è il coefficiente di forma

Nel nostro caso avremo un valore  $p = \pm 1,88 \text{ kN/m}^2$ .

### Azioni statiche equivalenti

Le azioni statiche del vento sono costituite da pressioni e depressioni agenti normalmente alle superfici, sia esterne che interne, degli elementi che compongono l'impianto.

L'azione del vento sul singolo elemento, scomposta secondo la direzione verticale e orizzontale, viene determinata considerando la condizione più gravosa della pressione agente sulla superficie esterna o della pressione agente sulla superficie interna dell'elemento incrementando la pressione esercitata dal vento.

### 1.2 AZIONE DELLA NEVE

Il carico provocato dalla neve sui pannelli sarà valutato mediante la seguente espressione:

$$q_s = \mu_i * q_{sk} * C_E * C_t$$

dove:

- q<sub>s</sub> è il carico neve sulla copertura
- μ<sub>i</sub> è il coefficiente di forma della copertura
- qsk è il valore caratteristico di riferimento del carico neve al suolo [kN/m2] per un periodo di ritorno di 50 anni
- C<sub>E</sub> è il coefficiente di esposizione
- C<sub>t</sub> è il coefficiente termico

Si ipotizza che il carico neve agisca in direzione verticale e lo si riferisce alla proiezione orizzontale della superficie della copertura.

### Valore caratteristico del carico neve al suolo

Il carico neve al suolo dipende dalle condizioni locali di clima e di esposizione, considerata la variabilità





delle precipitazioni nevose da zona a zona.

Per la determinazione del carico neve si fa riferimento ai seguenti valori, indicativi per la zona nella quale ricade l'area di progetto:

$$-q_{sk} = 1,00 [kN/m^2]$$

 $a_s \le 200 \text{ m}$ 

- 
$$q_{sk} = 0.85 * [1 + (a_s / 481)^2] [kN/m^2]$$

 $a_s \ge 200 \text{ m}$ 

dove as rappresenta la quota sul livello del mare.

Per il sito in esame si ha un valore di qsk pari a 1,00kN/m2.

# Coefficiente di esposizione

Il coefficiente di esposizione CE può essere utilizzato per modificare il valore del carico neve in copertura in funzione delle caratteristiche specifiche dell'area in cui sorge l'impianto.

Valori consigliati del coefficiente di esposizione per diverse classi di topografia sono forniti nella tabella seguente. Nel caso in questione si assegna a CE un valore pari a 0,9.

Topografia	Descrizione	C <sub>E</sub>
Battuta dai venti	Aree pianeggianti non ostruite esposte su tutti i lati senza costruzioni o alberi più alti	0,9
Normale	Aree in cui non è presente una significativa rimozione di neve sulla costruzione prodotta dal vento, a causa del terreno, altre costruzioni o alberi	1,0
Riparata	Aree in cui la costruzione considerata è sensibilmente più bassa del circostante terreno o accerchiata da costruzioni o alberi più bassi	1,1

Tabella 4 − Valori di C<sub>E</sub> per diverse classi di tipografia

### Coefficiente termico

Il coefficiente termico può essere utilizzato per tener conto della riduzione del carico neve a causa dello scioglimento della stessa, causata dalla perdita di calore della costruzione.

Tale coefficiente tiene conto delle proprietà di isolamento termico del materiale utilizzato in copertura. Nel caso in esame viene utilizzato CT = 1

### Coefficiente di forma

Il coefficiente di forma  $\mu$ i, determinato in riferimento all'angolo formato dai moduli con l'orizzontale. Considerando che i pannelli risultano fissi spetto all'orizzontale con inclinazione di 32° si è determinato un valore  $\mu$ i pari a 0,75.

### Calcolo del Carico Neve

Considerando tutti i parametri utili al calcolo del carico neve, definito in precedenza dalla formula:

$$q_s = \mu_i * q_{sk} * C_E * C_t$$

avremo un valore di pari a 0,67 kN/m2. [Ai fini dei calcoli si adotta un valore conservativo di 1 kN/m2].





### 1.3 AZIONE SISMICA

Ai fini dell'analisi sismica i parametri utilizzati per la determinazione dell'azione sismica sono:

Metodo di analisi D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

**Tipo di costruzione** 2 - Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari

Vn 50
Classe d'uso II
Vr 50

Tipo di analisi Lineare statica

Considera sisma Z Solo se Ag >= 0.15 g, conformemente a §3.2.3.1

Località Foggia, Stornara; Latitudine ED50 41,288° (41° 17' 20"); Longitudine

ED50 15,8037° (15° 48' 13"); Altitudine s.l.m. 94,61 m.

Categoria del suolo B – Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati

o terreni a grana fine molto consistenti

Categoria topografica T1 - Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con

inclinazione media i<=15°

Ss orizzontale SLD 1.2

Tb orizzontale SLD0.144 [s]Tc orizzontale SLD0.432 [s]Td orizzontale SLD1.823 [s]

Ss orizzontale SLV 1.2

Tb orizzontale SLV0.182 [s]Tc orizzontale SLV0.545 [s]Td orizzontale SLV2.247 [s]

Ss verticale

 $\begin{tabular}{lll} \textbf{Tb verticale} & 0.05 [s] \\ \textbf{Tc verticale} & 0.15 [s] \\ \textbf{Td verticale} & 1 [s] \\ \end{tabular}$ 

 St
 1

 PVr SLD (%)
 63

 Tr SLD
 50

 Ag/g SLD
 0.0557

 Fo SLD
 2.557

 Tc\* SLD
 0.31 [s]

 PVr SLV (%)
 10

 Tr SLV
 475

 Ag/g SLV
 0.1617



Relazione preliminare strutture

Gli spettri di risposta utilizzati per le verifiche sismiche conseguenti alle assunzioni sopra evidenziate sono riportati in "ALLEGATO 1- Dati di definizione delle strutture"



# 6. PREDIMENSIONAMENTO DELLE STRUTTURE DI SOSTEGNO DEI PANNELLI

### 1.4 DESCRIZIONE DEL PROGRAMMA SISMICAD

Si tratta di un programma di calcolo strutturale che nella versione più estesa è dedicato al progetto e verifica degli elementi in cemento armato, acciaio, muratura e legno di opere civili .ll programma utilizza come analizzatore e solutore del modello strutturale un proprio solutore agli elementi finiti tridimensionale fornito col pacchetto. Il programma è sostanzialmente diviso in tre moduli: un pre processore che consente l'introduzione della geometria e dei carichi e crea il file dati di input al solutore; il solutore agli elementi finiti; un post processore che a soluzione avvenuta elabora i risultati eseguendo il progetto e la verifica delle membrature e producendo i grafici ed i tabulati di output.

### 1.5 SPECIFICHE TECNICHE

Denominazione del software: Sismicad 12.17

Produttore del software: Concrete

Concrete srl, via della Pieve, 15, 35121 PADOVA - Italy

http://www.concrete.it

Rivenditore: CONCRETE SRL - Via della Pieve 19 - 35121 Padova - tel.049-8754720

Versione: 12.17

Identificatore licenza: SW-8672175

Intestatario della licenza: AIRES ING. MAURO - VIA G. VERDI, 40 - COLLEGNO (TO)

Versione regolarmente licenziata

# 1.6 SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE E CRITERI DI CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI

Il programma schematizza la struttura attraverso l'introduzione nell'ordine di fondazioni, poste anche a quote diverse, platee, platee nervate, plinti e travi di fondazione poggianti tutte su suolo elastico alla Winkler, di elementi verticali, pilastri e pareti in c.a. anche con fori, di orizzontamenti costituiti da solai orizzontali e inclinati (falde), e relative travi di piano e di falda; è ammessa anche l'introduzione di elementi prismatici in c.a. di interpiano con possibilità di collegamento in inclinato a solai posti a quote diverse. I nodi strutturali possono essere connessi solo a travi, pilastri e pareti, simulando così impalcati infinitamente deformabili nel piano, oppure a elementi lastra di spessore dichiarato dall'utente simulando in tal modo impalcati a rigidezza finita. I nodi appartenenti agli impalcati orizzontali possono essere connessi rigidamente ad uno o più nodi principali giacenti nel piano dell'impalcato; generalmente un nodo principale coincide con il baricentro delle masse. Tale opzione, oltre a ridurre significativamente i tempi di elaborazione, elimina le approssimazioni numeriche connesse all'utilizzo di elementi lastra quando si richiede l'analisi a impalcati infinitamente rigidi. Per quanto concerne i carichi, in fase di immissione dati, vengono definite, in numero a scelta dell'utente, condizioni di carico elementari le quali, in aggiunta alle azioni sismiche e variazioni termiche, vengono combinate attraverso coefficienti moltiplicativi per fornire le combinazioni richieste per le verifiche successive. L'effetto di disassamento delle forze orizzontali, indotto ad esempio dai torcenti di piano per costruzioni in zona sismica, viene simulato attraverso l'introduzione di eccentricità planari aggiuntive le quali costituiscono ulteriori condizioni elementari di carico da cumulare e combinare secondo i criteri del paragrafo precedente. Tipologicamente sono ammessi sulle travi e sulle pareti carichi uniformemente distribuiti e carichi trapezoidali; lungo le aste e nei nodi di incrocio delle membrature sono anche definibili





componenti di forze e coppie concentrate comunque dirette nello spazio. Sono previste distribuzioni di temperatura, di intensità a scelta dell'utente, agenti anche su singole porzioni di struttura. Il calcolo delle sollecitazioni si basa sulle seguenti ipotesi e modalità: - travi e pilastri deformabili a sforzo normale, flessione deviata, taglio deviato e momento torcente. Sono previsti coefficienti riduttivi dei momenti di inerzia a scelta dell'utente per considerare la riduzione della rigidezza flessionale e torsionale per effetto della fessurazione del conglomerato cementizio. E' previsto un moltiplicatore della rigidezza assiale dei pilastri per considerare, se pure in modo approssimato, l'accorciamento dei pilastri per sforzo normale durante la costruzione. - le travi di fondazione su suolo alla Winkler sono risolte in forma chiusa tramite uno specifico elemento finito; - le pareti in c.a. sono analizzate schematizzandole come elementi lastra-piastra discretizzati con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; - le pareti in muratura possono essere schematizzate con elementi lastra-piastra con spessore flessionale ridotto rispetto allo spessore membranale.- I plinti su suolo alla Winkler sono modellati con la introduzione di molle verticali elastoplastiche. La traslazione orizzontale a scelta dell'utente è bloccata o gestita da molle orizzontali di modulo di reazione proporzionale al verticale. - I pali sono modellati suddividendo l'asta in più aste immerse in terreni di stratigrafia definita dall'utente. Nei nodi di divisione tra le aste vengono inserite molle assialsimmetriche elastoplastiche precaricate dalla spinta a riposo che hanno come pressione limite minima la spinta attiva e come pressione limite massima la spinta passiva modificabile attraverso opportuni coefficienti. - i plinti su pali sono modellati attraverso aste di di rigidezza elevata che collegano un punto della struttura in elevazione con le aste che simulano la presenza dei pali;- le piastre sono discretizzate in un numero finito di elementi lastrapiastra con passo massimo assegnato in fase di immissione dati; nel caso di platee di fondazione i nodi sono collegati al suolo da molle aventi rigidezze alla traslazione verticale ed richiesta anche orizzontale.-La deformabilità nel proprio piano di piani dichiarati non infinitamente rigidi e di falde (piani inclinati) può essere controllata attraverso la introduzione di elementi membranali nelle zone di solaio. - I disassamenti tra elementi asta sono gestiti automaticamente dal programma attraverso la introduzione di collegamenti rigidi locali.- Alle estremità di elementi asta è possibile inserire svincolamenti tradizionali così come cerniere parziali (che trasmettono una quota di ciò che trasmetterebbero in condizioni di collegamento rigido) o cerniere plastiche.- Alle estremità di elementi bidimensionali è possibile inserire svincolamenti con cerniere parziali del momento flettente avente come asse il bordo dell'elemento.- Il calcolo degli effetti del sisma è condotto, a scelta dell'utente, con analisi statica lineare, con analisi dinamica modale o con analisi statica non lineare, in accordo alle varie normative adottate. Le masse, nel caso di impalcati dichiarati rigidi sono concentrate nei nodi principali di piano altrimenti vengono considerate diffuse nei nodi giacenti sull'impalcato stesso. Nel caso di analisi sismica vengono anche controllati gli spostamenti di interpiano.

### 1.7 VERIFICHE DELLE MEMBRATURE IN ACCIAIO

Le verifiche delle membrature in acciaio (solo per utenti Sismicad acciaio) possono essere condotte secondo CNR 10011 (stato limite o tensioni ammissibili), CNR 10022, D.M. 14-01-08, al D.M. 17-01-18 o Eurocodice 3. Sono previste verifiche di resistenza e di instabilità. Queste ultime possono interessare superelementi cioè membrature composte di più aste. Le verifiche tengono conto, ove richiesto, della distinzione delle condizioni di carico in normali o eccezionali (I e II) previste dalle normative adottate.

Negli allegati alla presente relazione sono riportati gli output del programma di calcolo:

- Allegato 1: Dati di definizione delle strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici
- Allegato 2: Sezioni e materiali
- Allegato 3: Verifiche strutture di sostegno pannelli FV

Il dimensionamento e le verifiche strutturali delle membrature in acciaio costituenti il sistema portante dei pannelli fotovoltaici, svolte sia in condizioni statiche sia sismiche per i casi "vela orizzontale" e "vela inclinata di 55°" risultano soddisfatte.



### 7. PREDIMENSIONAMENTO DEI PALI DI FONDAZIONE

Nel presente capitolo si descrivono le verifiche con le quali è stata determinata la geometria della fondazione di sostegno dei pannelli fotovoltaici, fondazione costituita dal prolungamento del montante della struttura di supporto dei pannelli fotovoltaici.

I parametri geotecnici dei terreni considerati per il progetto delle opere di fondazione sono i seguenti:

### - Unità Litotecnica "A"

Si tratta di suoli di copertura, terreno vegetale di colore avano chiaro costituito da sabbie limi e argille.

Tabella 7.1: Parametri geotecnici – Unità "A"

CARATTERISTICHE ELASTICHE E MECCANICHE DELL'UNITÀ LITOLOGICA "A"		
Spessore variabile	h = 0,60 ÷ 1,00 m	
Peso volume medio	$\gamma_m$ = 17,5 KN/m <sup>3</sup>	
Angolo di attrito	φ'= 20°	
Coesione drenata	c' = 5,0 kPa	
Coesione Non-drenata	Cu = 20,0 kPa	
Modulo di Edometrico	E = 3 MPa	
Coefficiente di sottofondo (dir. z)	$k_z = 2.5 \text{ kg/cm}^3$	
Coefficiente di sottofondo (dir. x)	$k_x = 1.0 \text{ kg/cm}^3$	
Coefficiente di sottofondo (dir. y)	$k_y = 1.0 \text{ kg/cm}^3$	

# - Unità Litotecnica "B"

È costituita da depositi sabbioso limosi, mediamente addensati, intervallati a tratti da livelli argillosi-limosi con ciottoli arrotondati di piccole dimensioni. Si tratta di depositi dotati di sufficiente caratteristiche meccaniche a partire da 1,5 m da p.c.. All'interno di questo strato è stata rinvenuta la falda (-4,0 m da p.c.).

Tabella 7.2: Parametri geotecnici – Unità "B"

CARATTERISTICHE ELASTICHE E MECCANICHE DELL'UNITÀ LITOLOGICA "B"		
Spessore variabile	h = 1,0 ÷ 10,00 m	
Peso volume medio	γ <sub>m</sub> = 18,5 KN/m <sup>3</sup>	
Angolo di attrito	φ'= 25°	
Coesione drenata	c' = 5,0 kPa	
Coesione Non-drenata	Cu = 20,0 kPa	
Modulo di Edometrico	E = 5 MPa	
Coefficiente di sottofondo (dir. z)	$k_z = 2,5 \text{ kg/cm}^3$	
Coefficiente di sottofondo (dir. x)	$k_x = 1.0 \text{ kg/cm}^3$	
Coefficiente di sottofondo (dir. y)	$k_y = 1.0 \text{ kg/cm}^3$	



### 2.1 FORZE DI CALCOLO AGENTI SULLE FONDAZIONI

Come evidenziato nei capitoli precedenti la struttura di sostegno dei pannelli fotovoltaici risulta essere del tipo "mobile", con un'inclinazione variabile da 0° a 55°. Ne consegue che le sollecitazioni sui montanti, e quindi sui pali di fondazione, risultino variare a seconda della posizione della "vela". Dalle verifiche effettuate si ricava che le massime sollecitazioni agenti sugli elementi di fondazione si riscontrano nella condizione "vela inclinata di 55°" rappresentate nella figura seguente.

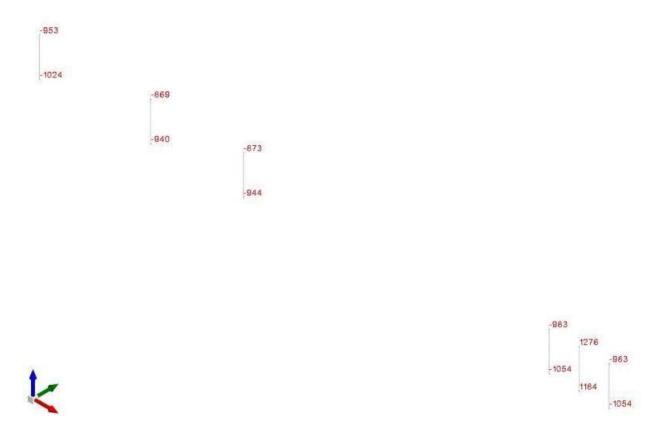


Figura 7.1 – Massime sollecitazioni di sforzo normale sugli elementi di fondazione nella condizione "vela" inclinata di 55°

# 2.2 VERIFICHE PRELIMINARI DEI PALI

Come già evidenziato nei capitoli precedenti la stabilità delle strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici sarà ottenuta mediante infissione nel terreno di profili metallici di pari sezione dei montanti dei portali di sostegno. Si tratta di profili IPE 220. Le verifiche su tali elementi di fondazione, dimensionati per la condizione più critica, ovvero per la vela composta da 15 pannelli, come risulta dalla figura 7.1 di cui sopra, sono riportate nell'"ALLEGATO 4 – Verifiche geotecniche dei pali". In sintesi dalle verifiche effettuate si riscontra quanto segue:

▶ palo infisso IPE 220: lunghezza minima palo 6,00 mt, minimo coefficiente di sicurezza riscontrabile pari a 1,43;

Si evidenzia che a favore di sicurezza, in fase di predimensionamento, si è considerata agente la sola forza di attrito laterale mentre non si è considerato agente il contributo trasmesso dal carico di punta.

Relazione preliminare strutture



### 2.3 POSSIBILI ALTERNATIVE COSTRUTTIVE

In tale fase tutte le strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici e di conseguenza i pali di fondazione, sono state pre-dimensionate sulla base di un tipologico che in fase di esecuzione potrà essere migliorato al fine di ottenere il massimo rendimento dell'impianto fotovoltaico.

Tra le possibili alternative vi è quella legata alla tipologia di fondazione per le strutture di sostegno dei pannelli fotovoltaici. Data la natura del terreno [limi sabbiosi con argilla] una possibile soluzione può essere quella di utilizzare pali a vite [o screw piles], i quali permetterebbero profondità di infissione minori. L'utilizzo di tale tipologia costruttiva dovrà però essere valutata in fase esecutiva a seguito di prove in sito e solo dopo aver eseguito gli spianamenti.

Gli screw piles (o pali a vite) sono pali prefabbricati in acciaio dotati di una o più eliche, disponibili in varie geometrie e configurazioni, che vengono avvitati nel terreno per mezzo di semplici apparecchiature che possono essere facilmente montate sulle più comuni macchine operatrici. Ciò implica la quasi totale assenza di un cantiere per la realizzazione della fondazione, aspetto fondamentale quando ci si trova ad operare in ambiti rurali difficilmente raggiungibili, ed una estrema rapidità di esecuzione.

Tale tipologia di palo è adeguata per resistere sia a sforzi di compressione che di trazione, e perciò consente alla fondazione di sopportare anche momenti ribaltanti. Data inoltre la possibilità di rimuovere e riutilizzare tali elementi, gli screw piles si ritengono convenienti per le fondazioni di impianti leggeri quali quelli a terra, posti in opera in tempi brevi e dotati di una certa vita operativa. Si riporta di seguito un esempio di fondazione con palo a vite, avente profondità di infissione pari a 2 m.

In fase esecutiva, a seguito di prove geotecniche, sarà possibile eventualmente definire una diversa tipologia di fondazione profonda, per mezzo di pali a semplice infissione.



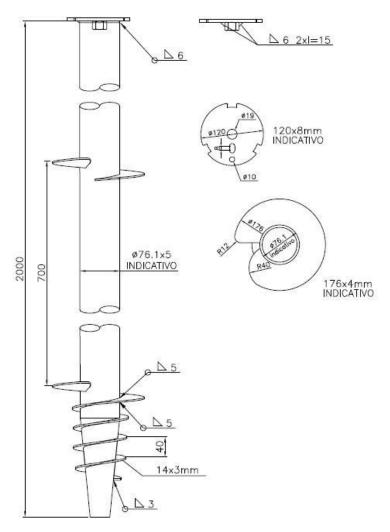


Figura 7.2: esempio di palo a vite

Mantenendo le caratteristiche del terreno alla base del dimensionamento dei pali infissi [cautelative rispetto alle condizioni in sito, in quanto variabili a seconda dell'area di intervento nel sito in progetto], considerano pali a vite discontinua aventi le seguenti caratteristiche geometriche:

- ➤ lunghezza tratto con spire discontine hs: 250 cm [n° 3 spire poste ad interasse 70 cm]
- > lunghezza del fusto hf: 200 cm
- diametro esterno del fusto Df: 8,89 cm [spessore fusto 5 mm]
- > diametro della spira Ds: 25 cm
- > lunghezza totale del palo infisso: 450 cm

si ottengono i seguenti valori di capacità portante del palo [non si considera ai fini della sicurezza l'effetto della portata laterale del fusto del palo]:

- portata laterale della spira Q2 = 217 kg
- portata limite del palo ad elica Q1 = 1'712 kg
- > portata complessiva del palo Q = Q1 + Q2 = 331,00 kg + 1'712,00 kg = 1'929,00 kg

valore superiore al massimo carico applicato in testa al palo pari a 1'054 kg [coefficiente di sicurezza pari a 1,83].



# 3. PREDISMENSIONAMENTO BASAMENTI DI FONDAZIONE DELLE CABINE

### 3.1 CARATTERISTICHE GEOMETRICHE

A servizio dell'impianto fotovoltaico sono previste più cabine di trasformazione e consegna dell'energia prodotta dai pannelli fotovoltaici ed una serie di apparecchiature elettriche necessarie alla conversione della corrente prodotta dai pannelli fotovoltaici per l'immissione nella rete elettrica nazionale [trasformatori, condensatori, etc.].

Di seguito vengono riportati i predimensionamenti dei basamenti delle seguenti cabine, le quali risultano essere le più ingombranti ed allestite con le apparecchiature più pesanti:

- ➤ Power station: all'interno di tale cabina, realizzata con un prefabbricato appositamente attrezzato, saranno posizionati gli inverter e il trasformatore;
- ➤ Cabina generale Mt ausiliari: all'interno di tale cabina saranno posizionate tutte le apparecchiature di gestione e controllo dell'impianto.

### 3.2 AZIONI AGENTI

Per il dimensionamento dei basamenti di cui sopra i carichi applicati risultano essere i seguenti:

- > Power station:
  - Peso cabina [comprensiva di macchinari ed attrezzature]: 0,05 daN/cmq;
  - Peso della vasca dell'olio del trasformatore: 0,015 daN/cmq;
  - Peso del trasformatore: 1625 daN applicati su 4 punti;
  - Si è inoltre considerato un sovraccarico accidentale di 0,04 daN/cmq.
- ➤ Cabina generale MT ausiliari:
  - Peso cabina [comprensiva di macchinari ed attrezzature]: 0,04 daN/cmq;
  - Sovraccarico variabile: 0,04 daN/cmq.

Le cabine risultano appoggiate su tali basamenti per cui si considera il solo carico trasmesso dalla neve come calcolato nel Cap. 5.2 al quale si rimanda per ogni chiarimento

### 3.3 VERIFICHE DEI BASAMENTI

Negli allegati alla presente relazione sono riportati gli output del programma di calcolo:

- Allegato 5: Dati di definizione per dimensionamento basamenti
- Allegato 6: Verifiche basamenti cabine

Come evidenziato nell'"ALLEGATO 6: Verifiche basamenti cabine" le verifiche strutturali delle piastre e delle strutture di fondazione risultano soddisfatte.



### 4. PREDISMENSIONAMENTO RECINZIONE ED ACCESSO CARRABILE

### 4.1 CARATTERISTICHE GEOMETRICHE

L'intera area interessata sarà delimitata da una recinzione costituita una rete metallica fissata a montanti in acciaio infissi in plinti di calcestruzzo interrati di dimensioni 40 x 50 cm. Tali elementi saranno posizionati con interasse pari a 3,00 mt.

La recinzione sarà realizzata secondo gli schemi grafici di progetto. Nella figura seguente si riporta, per maggiore chiarezza, lo schema longitudinale della recinzione:

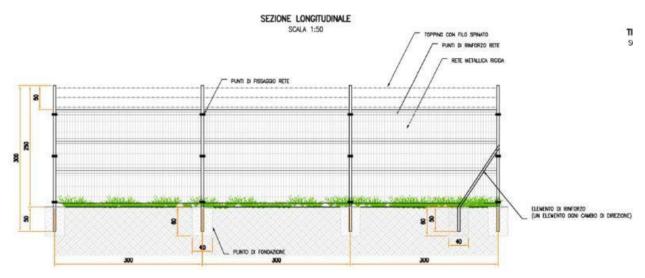


Figura 4.1 – Sezione longitudinale recinzione

I montanti verticali avranno un'altezza fuori terra di 2,50 mt e saranno infissi nei plinti di fondazione per una profondità di 50 cm.

La recinzione sarà realizzata con scatolari in acciaio zincato di sezione 50 x 50 mm spessore 2 mm. Le caratteristiche geometriche ed inerziali di tali profili sono riportate nell'"ALLEGATO 7 – Sezioni e materiali recinzioni e accessi".

L'accesso carraio e pedonale al campo fotovoltaico sarà costituito da un cancello metallico e da un cancelletto metallico incernierati a pilastri in acciaio fissati alla trave di fondazione secondo lo schema riportato nella figura seguente:



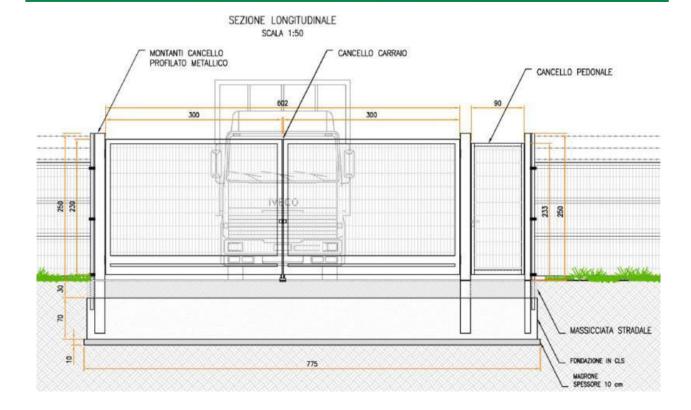


Figura 4.2 – Sezione longitudinale accesso carraio e pedonale

I pilastri del cancello metallico saranno realizzati con scatolari in acciaio zincato di sezione  $150 \times 150$  mm spessore 5 mm, il pilastro del cancelletto pedonale sarà realizzato con uno scatolare in acciaio zincato di sezione  $100 \times 100$  mm spessore 5 mm.

Le caratteristiche geometriche ed inerziali di tali profili sono riportate nell'"ALLEGATO 8 – Sezioni e materiali recinzioni e accessi".

### 4.2 AZIONI AGENTI

Gli elementi portanti della recinzione saranno sollecitati dall'azione del vento. Si ricorda che la recinzione sarà costituita da una rete in acciaio per cui l'azione del vento si considera applicata solo in parte, che a favore di sicurezza si stima pari al 50 % del suo valore.

I pilastri di sostegno del cancello e del cancelletto saranno soggetti, oltre all'azione del vento secondo i parametri utilizzati per il dimensionamento degli elementi portanti della recinzione, dal peso del cancello e da una coppia applicata in corrispondenza delle cerniere, per tener conto della condizione più sfavorevole, ovvero quando il portone ed il cancelletto saranno completamente aperti. I carichi sopra descritti sono riportati nell'"ALLEGATO 7 — Dati di definizione per dimensionamento recinzione ed accessi".

### 4.3 VERIFICHE ELEMENTI PORTANTI

Nell'"ALLEGATO 9 – Verifiche strutture recinzione e accesso carraio/pedonale" sono riportati i risultati delle verifiche degli elementi portanti della recinzione e dell'accesso carraio/pedonale.

Tutti gli elementi, compresi quelli elementi, compresi quelli di fondazione, risultano verificati.



# ALLEGATO 01 – DATI DI DEFINIZIONE STRUTTURE PANNELLI FOTOVOLTAICI



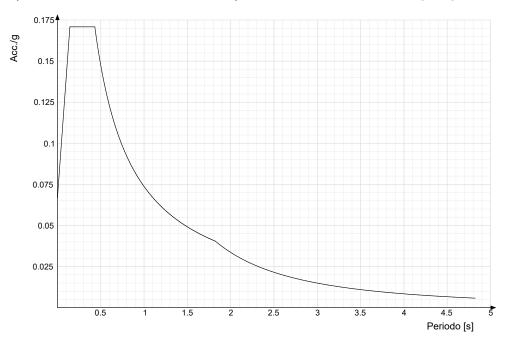
# **DATI DI DEFINIZIONE**

# Spettri D.M. 17-01-18

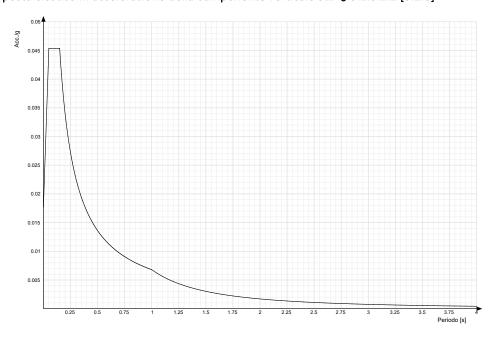
Acc./g: Accelerazione spettrale normalizzata ottenuta dividendo l'accelerazione spettrale per l'accelerazione di gravità.

Periodo: Periodo di vibrazione.

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

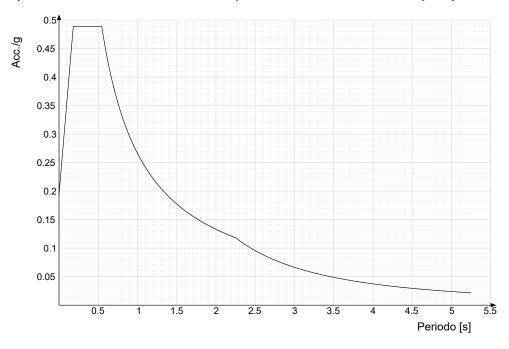


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

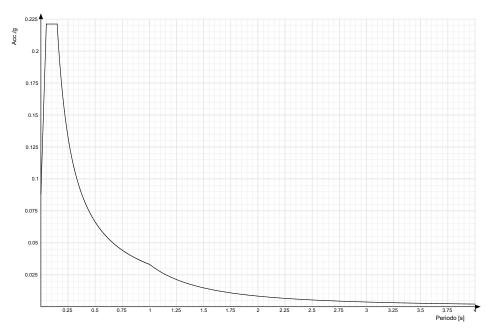




Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLV § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

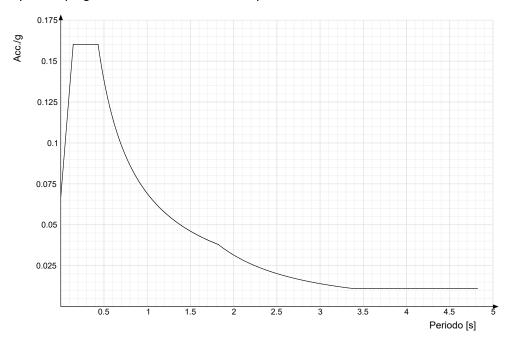


# Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

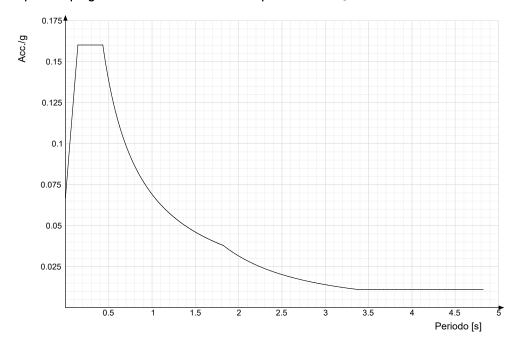




# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5

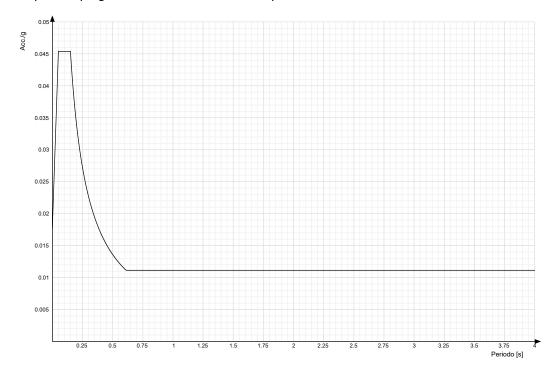


# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5

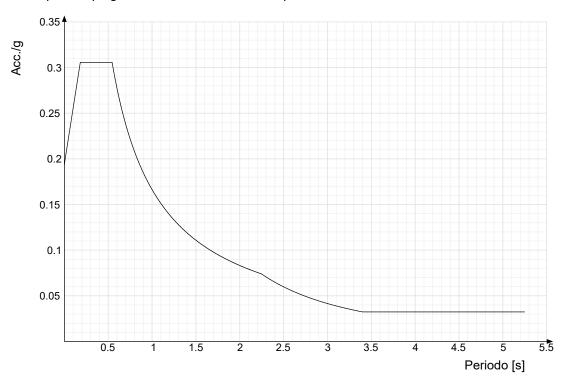




Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5

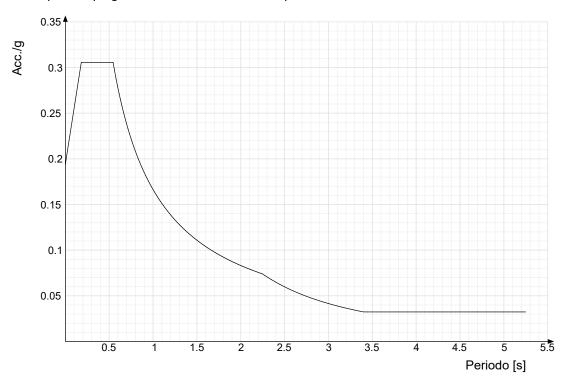


Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5

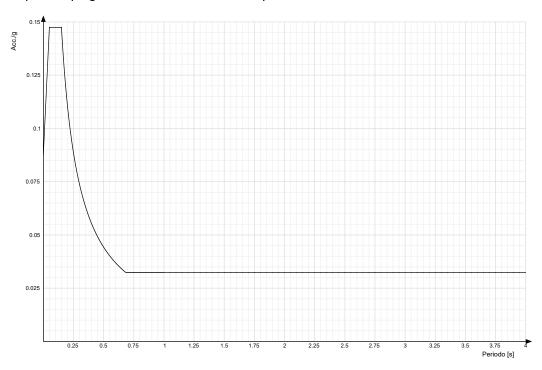




Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5



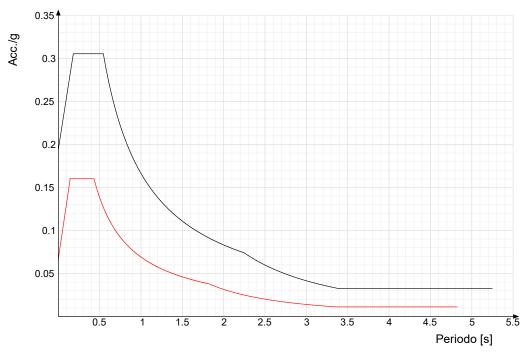
Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5



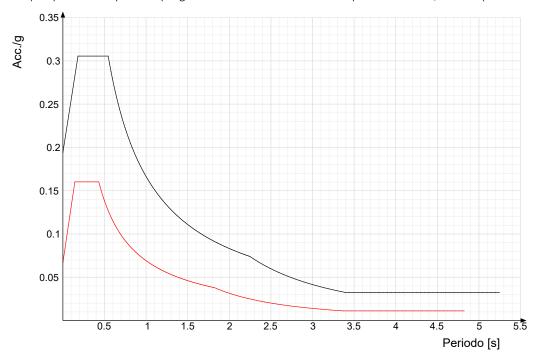


# Confronti spettri SLV-SLD

Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



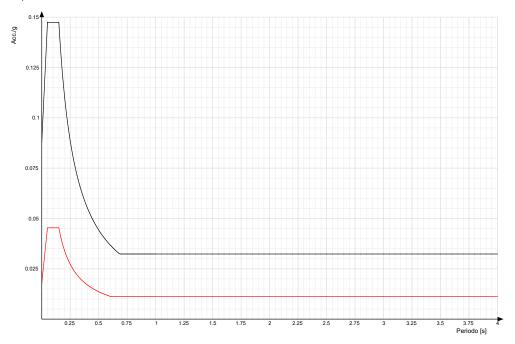
Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD §



3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Relazione preliminare strutture



### Preferenze di verifica

### Normativa di verifica in uso

Norma di verifica D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Acciaio Preferenze di verifica acciaio D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

### Normativa di verifica acciaio

ym0 1.05 γm1 1.05 ym2 1.25 Coefficiente riduttivo per effetto vettoriale 0.7 Calcolo coefficienti C1, C2, C3 per Mcr automatico Coefficienti  $\alpha$ ,  $\beta$  per flessione deviata unitari Verifica semplificata conservativa L/e0 iniziale per profili accoppiati compressi 500 Metodo semplificato formula (4.2.82) si Escludi 6.2.6.7 e 6.2.6.8 in 7.5.4.3 e 7.5.4.5 si Applica Nota 1 del prospetto 6.2 si Riduzione fy per tubi tondi di classe 4 no Effettua la verifica secondo 6.2.8 con irrigidimenti superiori (piastra di base) Limite spostamento relativo interpiano e monopiano colonne 0.00333 Limite spostamento relativo complessivo multipiano colonne 0.002 Considera taglio resistente estremità sagomati Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili di strutture esistenti con fattore q

### Preferenze FEM

Dimensione massima ottimale mesh pareti (default) 80 [cm] Dimensione massima ottimale mesh piastre (default) 80 [cm] Dimensione massima ottimale suddivisioni archi finestre/porte (default) 30 [cm]

Tipo di mesh dei gusci (default) Quadrilateri o triangoli Tipo di mesh imposta ai gusci Specifico dell'elemento

Metodo P-Delta non utilizzato non utilizzata

Analisi buckling Rapporto spessore flessionale/membranale gusci muratura verticali 0.2 Spessori membranale e flessionale pareti XLAM da sole tavole verticali No Moltiplicatore rigidezza connettori pannelli pareti legno a diaframma

Tolleranza di parallelismo 4.99 [deg] Tolleranza di unicità punti 10 [cm] Tolleranza generazione nodi di aste 1 [cm] 4.99 [deg] Tolleranza di parallelismo in suddivisione aste Tolleranza generazione nodi di gusci 4 [cm] Tolleranza eccentricità carichi concentrati 100 [cm] Considera deformabilità a taglio negli elementi guscio No Modello elastico pareti in muratura Gusci

Concentra masse pareti nei vertici No Segno risultati analisi spettrale Analisi statica Memoria utilizzabile dal solutore 8000000 Intel MKL PARDISO

Metodo di risoluzione della matrice Scrivi commenti nel file di input No Scrivi file di output in formato testo No Solidi reali Solidi colle e corpi ruvidi (default)

Moltiplicatore rigidezza molla torsionale applicata ad aste di fondazione

Modello trave su suolo alla Winkler nel caso di modellazione lineare Equilibrio elastico

### Moltiplicatori inerziali

Tipologia: tipo di entità a cui si riferiscono i moltiplicatori inerziali.

J2: moltiplicatore inerziale di J2. Il valore è adimensionale.

*J3*: moltiplicatore inerziale di J3. Il valore è adimensionale.

Jt: moltiplicatore inerziale di Jt. Il valore è adimensionale.

A: moltiplicatore dell'area della sezione. Il valore è adimensionale.

A2: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 2. Il valore è adimensionale.

A3: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 3. Il valore è adimensionale.

Conci rigidi: fattore di riduzione dei tronchi rigidi. Il valore è adimensionale.

1 ·	l .a						
Linologia	1 12	13	l It	Ι Δ	Ι Δ)	Δ-3	L Conci rigidi





Tipologia	J2	J3	Jt	Α	A2	A3	Conci rigidi
Trave in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Colonna in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Trave di reticolare in acciaio	1	1	1	1	1	1	1

10 [daN/cm<sup>2</sup>]

6 [daN/cm<sup>2</sup>]

no

### Preferenze di analisi non lineare FEM

Metodo iterativo Secante 0.00001 Tolleranza iterazione Numero massimo iterazioni 50

### Preferenze di analisi carichi superficiali

Detrazione peso proprio solai nelle zone di sovrapposizione non applicata a zone d'influenza Metodo di ripartizione

Percentuale carico calcolato a trave continua Esegui smoothing diagrammi di carico applicata Tolleranza smoothing altezza trapezi 0.001 [daN/cm] Tolleranza smoothing altezza media trapezi 0.001 [daN/cm]

### Preferenze del suolo

Fondazioni non modellate e struttura bloccata alla base si Fondazioni bloccate orizzontalmente si Considera peso sismico delle fondazioni no Fondazioni superficiali e profonde su suolo elastoplastico no

Coefficiente di sottofondo verticale per fondazioni superficiali (default) 3 [daN/cm³]

Rapporto di coefficiente sottofondo orizzontale/verticale 0.5

Pressione verticale limite sul terreno per abbassamento (default) 10 [daN/cm<sup>2</sup>] Pressione verticale limite sul terreno per innalzamento (default) 0.001 [daN/cm<sup>2</sup>]

Metodo di calcolo della K verticale Vesic Metodo di calcolo della portanza e della pressione limite Vesic Terreno laterale di riporto da piano posa fondazioni (default) Ghiaia Dimensione massima della discretizzazione del palo (default) 200 [cm] Moltiplicatore coesione per pressione orizzontale limite nei pali Moltiplicatore spinta passiva per pressione orizzontale pali 4 [daN/cm<sup>3</sup>]

K punta palo (default)

Pressione limite punta palo (default)

Pressione per verifica schiacciamento fondazioni superficiali

Calcola cedimenti fondazioni superficiali

Spessore massimo strato 100 [cm] Profondità massima 3000 [cm] Cedimento assoluto ammissibile 5 [cm] Cedimento differenziale ammissibile 5 [cm] Cedimento relativo ammissibile 5 [cm] Rapporto di inflessione F/L ammissibile 0.003333 Rotazione rigida ammissibile 0.191 [deg] Rotazione assoluta ammissibile 0.191 [deg] Distorsione positiva ammissibile 0.191 [deg] Distorsione negativa ammissibile 0.095 [deg] Considera fondazioni compensate no 0.3 Coefficiente di riduzione della a Max attesa

Condizione per la valutazione della spinta su pareti Lungo termine

Considera l'azione sismica del terreno anche su pareti sotto lo zero sismico no Calcola cedimenti teorici pali no Considera accorciamento del palo Distanza influenza cedimento palo

1000 [cm] Distribuzione attrito laterale Attrito laterale uniforme

Ripartizione del carico Ripartizione come da modello FEM Scelta terreno laterale Media pesata degli strati coinvolti Media pesata degli strati coinvolti Scelta terreno punta

Cedimento assoluto ammissibile 5 [cm] Cedimento medio ammissibile 5 [cm] Cedimento differenziale ammissibile 5 [cm] Rotazione rigida ammissibile 0.191 [deg] Trascura la coesione efficace in verifica allo scorrimento

Considera inclinazione spinta del terreno contro pareti no Esegui verifica a liquefazione

Metodo di verifica liquefazione Seed-Idriss (1982)

Coeff. di sicurezza minimo a liquefazione 1.3 Magnitudo scaling factor per liquefazione 1



### **QUOTE**

### Livelli

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al livello.

Descrizione: nome assegnato al livello.

Quota: quota superiore espressa nel sistema di riferimento assoluto. [cm]

*Spessore*: spessore del livello. [cm]

### Vela orizzontale

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	0	0
L2	Testa montante	270	0

### Vela inclinata 55°

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	0	0
L2	Quota 75.5	75.5	0
L3	Quota 130.7	130.7	0
L4	Testa montante	270	0
L5	Quota 409.3	409.3	0
L6	Quota 464.5	464.5	0

### Falde

Descrizione breve: nome sintetico assegnato alla falda.

**Descrizione**: nome assegnato alla falda.

*Sp.*: spessore del piano della falda. [cm]

Primo punto: primo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Secondo punto: secondo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

*Terzo punto*: terzo punto di definizione del piano dell'estradosso della falda.

X: coordinata X. [cm]

Y: coordinata Y. [cm]

Quota: quota. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

# Vela orizzontale

Descrizione breve	Descrizione	Sp.	Primo punto			Secondo punto			Terzo punto		
			Χ	Υ	Quota	Χ	Υ	Quota	Х	Υ	Quota
F1	Pannelli	0	-35	-237.5	Testa	2045	-237.5	Testa	2045	237.5	Testa
	solari				montante			montante			montante
F2	Falda	0	4605	-237.5	Testa	4605	237.5	Testa	3535	237.5	Testa
	pannelli				montante			montante			montante
	solari 2										

### Vela inclinata 55°





Descrizione breve	Descrizione	Sp.	P	rimo punt	:0	Sec	condo pur	ito	T	erzo punto	0
			Χ	Υ	Quota	Х	Υ	Quota	Х	Υ	Quota
F1	Falda 1	0	-35	-136.2	75.5	2045	-136.2	75.5	2045	136.2	464.5
F2	Falda 2	0	3535	-136.2	75.5	4604.9	-136.2	75.5	4604.9	136.2	464.5

# Tronchi

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al tronco.

**Descrizione**: nome assegnato al tronco.

**Quota 1**: riferimento della prima quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

**Quota 2**: riferimento della seconda quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

# Vela orizzontale

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
Т1	Fondazione - Piano 1	Fondazione	Testa montante
T2	Fondazione - Testa	Fondazione	Testa montante
	montante		

# Vela inclinata 55°

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
T1	Fondazione - Testa montante	Fondazione	Testa montante
Т2	Quota 130.7 - Testa montante	Quota 130.7	Testa montante
Т3	Testa montante - Quota 409.3	Testa montante	Quota 409.3



# ALLEGATO 02 - SEZIONI E MATERIALI

Allegato 2\_Sezioni e materiali



#### **DATI GENERALI DB**

#### **MATERIALI**

#### Acciai

#### Proprietà acciai base

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

*v*: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

*y*: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	E	G	٧	γ	α
S235	2100000	Default	0.3	0.00785	0.000012
		(807692.31)			

#### Proprietà acciai CNR 10011

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Tipo*: descrizione per norma.

fy(s<=40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fy(s>40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori >40 mm. [daN/cm²]

fu(s < = 40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori < = 40 mm.  $[daN/cm^2]$  fu(s > 40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori > 40 mm.  $[daN/cm^2]$ 

Prosp. Omega: prospetto per coefficienti Omega.

 $\sigma$  amm.(s<=40 mm):  $\sigma$  ammissibile per spessori <=40 mm. [daN/cm<sup>2</sup>]  $\sigma$  amm.(s>40 mm):  $\sigma$  ammissibile per spessori >40 mm. [daN/cm<sup>2</sup>]

fd(s<=40 mm): resistenza di progetto fd per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fd(s>40 mm): resistenza di progetto fd per spessori >40 mm. [daN/cm²]

Descrizione	Tipo	fy(s<=40 mm)	fy(s>40 mm)	fu(s<=40 mm)	fu(s>40 mm)	Prosp. Omega	σ amm.(s<=40 mm)	σ amm.(s>40 mm)	fd(s<=40 mm)	fd(s>40 mm)
S235	FE360	2350	2150	3600	3400	II	1600	1400	2350	2100

#### Proprietà acciai CNR 10022

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Tipo: descrizione per norma.

*fy*: resistenza di snervamento fy. [daN/cm²]

fu: resistenza di rottura fu. [daN/cm²]

fd: resistenza di progetto fd. [daN/cm²]

Prospetto omega sag.fr.(s<3mm): prospetto coeff. omega per spessori < 3 mm.

Prospetto omega sag.fr.(s>=3mm): prospetto coeff. omega per spessori >= 3 mm.

**Prospetti**  $\sigma$  **crit. Eulero**: prospetti  $\sigma$  critiche euleriane.

Descrizione	Tipo	fy	fu	fd	Prospetto omega sag.fr.(s<3mm)	Prospetto omega sag.fr.(s>=3mm)	Prospetti σ crit. Eulero
S235	FE360	2350	3600	2350	b	С	I

#### Proprietà acciai EC3

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.





*Tipo*: descrizione per norma.

fy(s<=40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fy(s>40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori >40 mm. [daN/cm²]

fu(s<=40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fu(s>40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori >40 mm. [daN/cm²]

Descrizione	Tipo	fy(s<=40 mm)	fy(s>40 mm)	fu(s<=40 mm)	fu(s>40 mm)
S235	S235	2350	2150	3600	3600

Allegato 2\_Sezioni e materiali Pag. 3 di 6



#### **SEZIONI**

#### Sezioni in acciaio

# Profili singoli in acciaio

HEA - HEM - HEB - IPE



**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Sup.: superficie bagnata per unità di lunghezza. [mm]

**Area Tx FEM**: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [mm²]

Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [mm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [mm4]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [mm4]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [mm4]

**b**: larghezza dell'ala. [mm]

h: altezza del profilo. [mm]

s: spessore dell'anima. [mm]

*t*: spessore delle ali. [mm]

r. raggio del raccordo ala-anima. [mm]

f. truschino. [mm]

Descrizione	Sup.	Area Tx	Area Ty	JxFEM	JyFEM	JtFEM	b	h	S	t	r	f
		FEM	FEM									
IPE220	847.5	1687	1244	27745407	2049056	70905	110	220	5.9	9.2	12	62

#### Tubi rettangolari



**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Sup.: superficie bagnata per unità di lunghezza. [mm]

**Area Tx FEM**: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [mm²]

**Area Ty FEM**: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [mm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [mm4]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [mm4]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [mm4]

**h**: altezza del tubo. [mm]

**b**: larghezza del tubo. [mm]

s: spessore. [mm]

r. raggio di curvatura. [mm]

Categoria: categoria, basata sulla tecnologia costruttiva.





Formatura: tipo di formatura a freddo del sagomato.

Descrizione	Sup.	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	h	b	S	r	Categoria	Formatura
EN10219 80x80x3	600.5	480	480	878426	878426	1399314	80	80	Ŋ		Sagomato a freddo conforme UNI 10219	
EN10219 150x150x8	1080.7	2400	2400	14118334	14118334	23640830	150	150	ω		Sagomato a freddo conforme UNI 10219	

# Caratteristiche inerziali sezioni in acciaio

Caratteristiche inerziali principali sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Xg: coordinata X del baricentro. [cm]

**Yg**: coordinata Y del baricentro. [cm]

**Area**: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

Jy. momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

Jxy: momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

*Jm*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm4]

*Jn*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm4]

α X su M: angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [dea]

*Jt*: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma. [cm4]

Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	α X su M	Jt
EN10219 80x80x3	4	4	9.01	87.84	87.84	0	87.84	87.84	0	139.93
EN10219 150x150x8	7.5	7.5	43.24	1411.83	1411.83	0	1411.83	1411.83	0	2364.08
IPE220	5.5	11	33.4	2774.54	204.91	0	2774.54	204.91	0	7.09

# Caratteristiche inerziali momenti sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

ix: raggio di inerzia relativo all'asse x. [cm]

*iy*: raggio di inerzia relativo all'asse y. [cm]

*im*: raggio di inerzia relativo all'asse principale m. [cm]

in: raggio di inerzia relativo all'asse principale n. [cm]

Sx: momento statico relativo all'asse x. [cm³]

Sy: momento statico relativo all'asse y. [cm³]

Wx: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse x. [cm³]

Wy: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse y. [cm³]

Wm: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse principale m. [cm³]

**Wn**: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse principale n. [cm³]

**Wplx**: modulo di resistenza plastico relativo all'asse x. [cm<sup>3</sup>] Wply: modulo di resistenza plastico relativo all'asse y. [cm³]

Descrizione	ix	iy	im	in	Sx	Sy	Wx	Wy	Wm	Wn	Wplx	Wply
EN10219	3.12	3.12	3.12	3.12	12.88	12.88	21.96	21.96	21.96	21.96	25.78	25.78
80x80x3												
EN10219	5.71	5.71	5.71	5.71	112.8	112.8	188.24	188.24	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8												
IPE220	9.11	2.48	9.11	2.48	142.84	29.07	252.23	37.26	252.23	37.26	285.69	58.13

Allegato 2\_Sezioni e materiali Pag. 5 di 6





# Caratteristiche inerziali taglio sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Atx: area a taglio lungo x. [cm²]
Aty: area a taglio lungo y. [cm²]

Descrizione	Atx	Aty
EN10219 80x80x3	4.8	4.8
EN10219 150x150x8	24	24
IPE220	20.24	12.98

Allegato 2\_Sezioni e materiali Pag. 6 di 6



# ALLEGATO 03 – VERIFICHE STRUTTURE DI SOSTEGNO PANNELLI FOTOVOLTAICI



### **VERIFICHE**

#### **VERIFICHE SUPERELEMENTI ASTE ACCIAIO LAMINATE**

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

Sezione: sezione in acciaio.

Rotazione: rotazione della sezione. [deg]

Area: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

*Jy.* momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

ix: raggio di inerzia relativo all'asse x. [cm]

*iy*: raggio di inerzia relativo all'asse y. [cm]

Wx: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse x. [cm³]

Wy: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse y. [cm³]

Wplx: modulo di resistenza plastico relativo all'asse x. [cm³]

Wply: modulo di resistenza plastico relativo all'asse y. [cm³]

X: distanza dal nodo iniziale. [cm]

Comb.: combinazione di verifica.

**Sfruttamento**: rapporto di sfruttamento per la verifica in esame, inverso del coefficiente di sicurezza. Verificato se

minore o uquale di 1.

VEd: sollecitazione di taglio. [daN]

*Vc,Rd*: resistenza a taglio. [daN]

Av. area resistenza a taglio. [cm²]

Interazione taglio-torsione: indica se è possibile ridurre il taglio resistente per presenza di torsione.

Riduzione torsione: coefficiente riduttivo della resistenza a taglio per presenza di torsione.

Verifica: stato di verifica.

Classe: classe della sezione.

Mx,Ed: sollecitazione flettente attorno x-x. [daN\*cm]

Mx,Rd: resistenza a flessione attorno x-x ridotta per taglio. [daN\*cm]

Rid. Mx,Rd da VEd: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per taglio e la resistenza flettente attorno x-x.

ρ**x**: coefficiente di riduzione della resistenza di snervamento per taglio in direzione x.

 $\rho y$ : coefficiente di riduzione della resistenza di snervamento per taglio in direzione y.

Numero rit.: numero del ritegno.

Presente: indica se il ritegno è presente o meno.

Ascissa: ascissa del ritegno rispetto al nodo iniziale del superelemento o ascissa iniziale e finale della campata. [cm]

Campata: campata tra i ritegni.

**βx/m**: coefficiente di lunghezza efficace per rotazione attorno a x/m.

Vincolo a entrambi estremi: indica se il tratto è vincolato a entrambi gli estremi.

λx/m: snellezza attorno a x/m del tratto tra i due ritegni.

λVer. snellezza accettabile.

 $\beta y/n$ : coefficiente di lunghezza efficace per rotazione attorno a y/n.

k,LT: coefficiente di lunghezza efficace per rotazione nel calcolo del momento critico ENV1993-1-1 F 1.2(3).

kw,LT: coefficiente di lunghezza efficace per ingobbamento nel calcolo del momento critico ENV1993-1-1 F 1.2(4).

λy/n: snellezza attorno a y/n del tratto tra i due ritegni.

Obblig.: indica se la verifica è obbligatoria da norma.

**Mb,Rd,x**: momento resistente di progetto per l'instabilità per sollecitazione flettente attorno l'asse x-x. [daN\*cm]

χLT: coefficiente di riduzione per instabilità flesso-torsionale.

**λ adim. LT**: snellezza adimensionale per instabilità flesso-torsionale.

*L,LT*: distanza tra due ritegni torsionali. [cm]

*M,critico*: momento critico. [daN\*cm]

η: valore di η.

hw. altezza dell'anima. [cm] tw. spessore dell'anima. [cm]





hw/tw max: rapporto tra hw e tw massimo.

Ascissa freccia: ascissa della massima freccia. [cm]

Combinazione: combinazione di verifica in cui è ricavata la freccia.

Freccia: massima freccia. [cm]
Luce: luce di verifica. [cm]

L/f. rapporto luce su freccia.

**L/f,min**: minimo rapporto luce su freccia consentito.

**Tipo**: freccia calcolata considerando le sole condizioni variabili o tutte le condizioni (totale) all'interno della combinazione di verifica.

**NEd**: sollecitazione assiale. [daN]

**Nc,Rd**: resistenza assiale a compressione ridotta per taglio. [daN]

Nt,Rd: resistenza assiale a trazione ridotta per taglio. [daN]

Riduzione da taglio: rapporto tra la resistenza assiale ridotta per taglio e la resistenza assiale.

*NRd*: resistenza assiale ridotta per taglio. [daN]

Rid. NRd da VEd: rapporto tra la resistenza assiale ridotta per taglio e la resistenza assiale.

My,Ed: sollecitazione flettente attorno y-y. [daN\*cm]

My,Rd: resistenza a flessione attorno y-y ridotta. [daN\*cm]

Rid. My,Rd da VEd: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per taglio e la resistenza flettente attorno y-y.

**Rid. My,Rd da NEd**: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per sforzo normale e taglio e la resistenza flettente ridotta per taglio attorno y-y.

*Mx,Rd*: resistenza a flessione attorno x-x ridotta. [daN\*cm]

*Rid. Mx,Rd da NEd*: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per sforzo normale e taglio e la resistenza flettente ridotta per taglio attorno x-x.

 $\alpha$ : esponente  $\alpha$  per flessione deviata.

 $\beta$ : esponente  $\beta$  per flessione deviata.

NRk: resistenza caratteristica assiale. [daN]

Mx,Ed max: momento sollecitante massimo attorno l'asse x-x tra due ritegni all'inflessione attorno x-x. [daN\*cm]

Mx,Rk: resistenza caratteristica a flessione attorno l'asse x-x. [daN\*cm]

My,Ed max: momento sollecitante massimo attorno l'asse y-y tra due ritegni all'inflessione attorno y-y. [daN\*cm]

My,Rk: resistenza caratteristica a flessione attorno l'asse y-y. [daN\*cm]

x,x: coefficiente di riduzione per inflessione attorno l'asse x-x.

χ, y. coefficiente di riduzione per inflessione attorno l'asse y-y.

**kxx**: valore di kxx.

kxy: valore di kxy.

**kyx**: valore di kyx.

kyy: valore di kyy.

Estremo notevole: estremo notevole.

Asta FEM: indice dell'asta FEM.

Estremo asta: estremo dell'asta a cui è applicato.

Posizione: distanza dell'estremo notevole dal nodo iniziale dell'asta. Il valore è espresso in cm. [cm]

Ascissa: distanza dell'estremo dal nodo iniziale del superlemento. [cm]

Tipo: asse momento attorno a cui si sviluppa una cerniera, eventualmente dissipativa.

**NEd,ED**: sforzo normale agente sull'estremo dissipativo. [daN]

Npl,Rd,ED: capacità a sforzo normale dell'estremo dissipativo. [daN]

Quota nodo: quota del nodo trave/colonna in esame. [cm]

Cerniera plastica: zona di formazione di una cerniera plastica sulla colonna.

*Interno*: nodo interno alla colonna o di estremità (inferiore o superiore).

EN di colonne: estremi notevoli dei tronchi di colonna convergenti nel nodo.

Colonna senza EN: colonna convergente nel nodo senza estremo notevole.

**EN di travi**: estremi notevoli delle travi convergenti nel nodo.

*Travi senza EN*: travi convergenti nel nodo senza estremi notevoli.

Mx,Eff,Ed: momento interno efficace di verifica attorno x-x secondo ENV1993-1-1 §5.5.3. [daN\*cm]

**kLT**: valore di kLT.

ky. valore di ky.

Wx: modulo resistente della sezione per inflessione attorno all'asse x-x. [cm³]

Wy: modulo resistente della sezione per inflessione attorno all'asse y-y. [cm³]



#### VERIFICHE VELA IN POSIZIONE ORIZZONTALE

Si riportano di seguito, a titolo esplicativo, le verifiche dell'elemento traverso e di un profilo di sostegno dei pannelli fotovoltaici

#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 4, 5, 6

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 37 Nodo finale: 40 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLU 20	0.108	-3015.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLD 16	0.018	-491.2	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

# Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
325	SLU 20	0.975	1	493137.2	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
325		0.162	1	82164.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controlle della si	iciiczza scoonac	7 37.2.7.1.0.1111	010				
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

# Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

## Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Χ	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
325	SLU 20	0.975	1	Si	493137.2	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

## Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
325	SLD 4	0.162	1	Si	82164.4	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

Relazione preliminare strutture



# Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

_							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
270.8	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
270.8	SLE RA 2	0	325	10000	250	Totale	Si
270.8	SLE RA 3	0	325	10000	250	Totale	Si
242.7	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
242.7	SLE RA 5	0	325	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si
242.7	SLE RA 3	0	325	10000	350	Variabile	Si
242.7	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
242.7	SLE RA 5	0	325	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
203.7	SLE RA 4	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.293	325	1110.6	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 1	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 4	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 5	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.174	325	1863.3	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 20, 21, 22

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 53 Nodo finale: 56 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 19	0.108	3015.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
C	SLD 1	0.018	491.2	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
0	SLU 20	0.975	1	493137.2	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
0	SLD 14	0.162	1	82164.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

CONTROLL GENE	a SHEHEZZA SE	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

^	COIIID.	Siruttailleilto	Classe	Obblig.	IVIX, LU	IVID,INU,X	χ,∟ι	A auiiii. Li	L,L I	WI,CITUCO	Verifica
0	SLU 20	0.975	1	Si	493137.2	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si
Varifica a	cverdela	monto SI D	S/ 2/	1 3 2 NT	10						

My Ed Mb Dd y y LT Ladim LT LLT

#### Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

ı	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
	0	SLD 14	0.162	1	Si	82164.4	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

η		hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
49.8	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
49.8	SLE RA 2	0	325	10000	250	Totale	Si
78	SLE RA 3	0	325	10000	250	Totale	Si
78	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
78	SLE RA 5	0	325	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si
78	SLE RA 3	0	325	10000	350	Variabile	Si
78	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
78	SLE RA 5	0	325	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
121.3	SLE RA 4	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.293	325	1110.6	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 1	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 4	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 5	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.174	325	1863.3	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 60, 61, 62

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 58 Nodo finale: 61 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLU 19	0.108		27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLD 16	0.018	-491.2	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
325	SLU 20	0.975	1	493137.2	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
325	SLD 4	0.162	1	82164.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controllo della	a silellezza se	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

^	Collib.	Situttaillelito	Ciasse	Obblig.	IVIX,LU	IVID,IXU,X	χ,∟ι	A auiiii. Li	L,L	W,CITUCO	Verifica
325	SLU 20	0.975	1	Si	493137.2	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si
Varifica a	Jarifica a svergelamente SLD SA 2 A 1 3 2 NTC19										

Obblig My Ed Mb Ddy y LT ) adim LT LLT Marition

#### Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
325	SLD 4	0.162	1	Si	82164.4	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	η hw		hw/tw max	Verifica	
1.2	13.4	0.8	60	Si	

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
65	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
65	SLE RA 2	0	325	10000	250	Totale	Si
13	SLE RA 3	0	325	10000	250	Totale	Si
13	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
13	SLE RA 5	0	325	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si
43.3	SLE RA 3	0	325	10000	350	Variabile	Si
43.3	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
43.3	SLE RA 5	0	325	10000	350	Variabile	Si

· · J ·							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
203.7	SLE RA 4	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.293	325	1110.6	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 1	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 4	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 5	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.174	325	1863.3	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 63, 64, 65

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 210

Nodo iniziale: 61 Nodo finale: 64 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.137	3826.6	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 1	0.026	718.8	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

ĺ	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
ſ	0	SLU 19	0.878	1	443806.9	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.17	1	85743.9	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

CONTROLL GENE	a SHEHEZZA SE	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

^	COIIID.	Siruttailleilto	Classe	Obblig.	IVIX, LU	IVID,INU,X	χ,∟ι	∧ auiiii. Li	L,L I	WI,CITUCO	Verifica
0	SLU 19	0.878	1	Si	443806.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si
Verifica a svergelamento SLD 54 2 4 1 3 2 NTC18											

My Ed Mb Pd y VIT \ \ adim IT | IIT

#### Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLD 1	0.17	1	Si	85743.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	η hw		hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
10.8	SLE RA 1	0	210	10000	250	Totale	Si
10.8	SLE RA 2	0	210	10000	250	Totale	Si
10.8	SLE RA 3	0	210	10000	250	Totale	Si
10.8	SLE RA 4	0	210	10000	250	Totale	Si
10.8	SLE RA 5	0	210	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	210	10000	350	Variabile	Si
8.7	SLE RA 3	0	210	10000	350	Variabile	Si
8.7	SLE RA 4	0	210	10000	350	Variabile	Si
8.7	SLE RA 5	0	210	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
69.3	SLE RA 4	0.15	210	1403.2	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 5	0.15	210	1403.2	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 3	0.093	210	2249.4	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 1	0.037	210	5665.6	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 2	0.037	210	5665.6	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 4	0.113	210	1865.2	350	Variabile	Si
69.3	SLE RA 5	0.113	210	1865.2	350	Variabile	Si
69.3	SLE RA 3	0.056	210	3730.4	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	210	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 66, 67, 68

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 210

Nodo iniziale: 64 Nodo finale: 67 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
210	SLU 20	0.137	-3826.6	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
210	SLD 16	0.026	-718.8	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
210	SLU 19	0.878	1	443806.9	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
210	SLD 16	0.17	1	85743.9	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controllo della	a silellezza se	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
210	SLU 19	0.878	1	Si	443806.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

# Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
210	SLD 16	0.17	1	Si	85743.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

# Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
184	SLE RA 1	0	210	10000	250	Totale	Si
184	SLE RA 2	0	210	10000	250	Totale	Si
207.8	SLE RA 3	0	210	10000	250	Totale	Si
207.8	SLE RA 4	0	210	10000	250	Totale	Si
207.8	SLE RA 5	0	210	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	210	10000	350	Variabile	Si
177.5	SLE RA 3	0	210	10000	350	Variabile	Si
177.5	SLE RA 4	0	210	10000	350	Variabile	Si
177.5	SLE RA 5	0	210	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
140.7	SLE RA 4	0.15	210	1403.2	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 5	0.15	210	1403.2	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 3	0.093	210	2249.4	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 1	0.037	210	5665.6	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 2	0.037	210	5665.6	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 4	0.113	210	1865.2	350	Variabile	Si
140.7	SLE RA 5	0.113	210	1865.2	350	Variabile	Si
140.7	SLE RA 3	0.056	210	3730.4	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	210	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



## Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 69, 70, 71

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 67 Nodo finale: 70 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 19	0.108	3015.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 15	0.018	491.2	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
0	SLU 20	0.975	1	493137.2	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
0	SLD 14	0.162	1	82164.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controllo della	ontrollo della stiellezza secondo 34.2.4.1.5.1 NTC 10												
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer				
1	Si	0											
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)				
2	Si	325											

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
ſ	0	SLU 20	0.975	1	Si	493137.2	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si
-												

# Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLD 14	0.162	1	Si	82164.4	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica	
1.2	13.4	0.8	60	Si	





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia   Combinazione   Freccia   Luce   L/f   L/f,min   Tipo	_							
208     SLE RA 2     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 3     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 4     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 5     0     325     10000     250     Totale       0     SLE RA 2     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 3     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 4     0     325     10000     350     Variabile	Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
208     SLE RA 3     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 4     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 5     0     325     10000     250     Totale       0     SLE RA 2     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 3     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 4     0     325     10000     350     Variabile	208	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
208     SLE RA 4     0     325     10000     250     Totale       208     SLE RA 5     0     325     10000     250     Totale       0     SLE RA 2     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 3     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 4     0     325     10000     350     Variabile	208	SLE RA 2	0	325	10000	250	Totale	Si
208     SLE RA 5     0     325     10000     250     Totale       0     SLE RA 2     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 3     0     325     10000     350     Variabile       307.7     SLE RA 4     0     325     10000     350     Variabile	208	SLE RA 3	0	325	10000	250	Totale	Si
0 SLE RA 2 0 325 10000 350 Variabile 307.7 SLE RA 3 0 325 10000 350 Variabile 307.7 SLE RA 4 0 325 10000 350 Variabile	208	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
307.7 SLE RA 3 0 325 10000 350 Variabile 307.7 SLE RA 4 0 325 10000 350 Variabile	208	SLE RA 5	0	325	10000	250	Totale	Si
307.7 SLE RA 4 0 325 10000 350 Variabile	0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si
	307.7	SLE RA 3	0	325	10000	350	Variabile	Si
307.7 SLE RA 5 0 325 10000 350 Variabile	307.7	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
	307.7	SLE RA 5	0	325	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
121.3	SLE RA 4	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.467	325	695.9	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.293	325	1110.6	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 1	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.118	325	2749.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 4	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 5	0.349	325	931.7	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.174	325	1863.3	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 6 aste: 14, 15, 16, 17, 18, 19

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 650

Nodo iniziale: 47 Nodo finale: 53 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
650	SLU 19	0.113	-3147.7	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
650	SLD 16	0.02	-559.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
650	SLU 19	0.873	1	441717.5	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
650	SLD 16	0.184	1	93212.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	113.8	Si, (<200)
2	Si	650					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

CONTROLL GENE	a SHEHEZZA SE	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 6 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	113.8	Si, (<200)
2	Si	650							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

	Χ	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
	650	SLU 19	0.876	1	Si	441717.5	504085	0.997	0.204	650	12750733.3	Si
V	orifica a	cycraola	manta SI D	S/1 2 /	1 2 2 NTC	10						

# Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
650	SLD 16	0.184	1	Si	93212.1	505711.7	1	0.184	650	15678964.8	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	η hw		hw/tw max	Verifica						
1.2	13.4	0.8	60	Si						
V 'C' - P - 1 121' - 1 - P - 2 - 2 - 2 CI D CAD AAD AFAD DTI NTCAD										

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica	
1.2	13.4	0.8	60	Si	





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
10.8	SLE RA 1	0	650	10000	250	Totale	Si
10.8	SLE RA 2	0	650	10000	250	Totale	Si
645.7	SLE RA 3	0	650	10000	250	Totale	Si
600.2	SLE RA 4	0	650	10000	250	Totale	Si
600.2	SLE RA 5	0	650	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	650	10000	350	Variabile	Si
634.8	SLE RA 3	0	650	10000	350	Variabile	Si
634.8	SLE RA 4	0	650	10000	350	Variabile	Si
634.8	SLE RA 5	0	650	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
563.3	SLE RA 4	0.231	650	2815.3	250	Totale	Si
563.3	SLE RA 5	0.231	650	2815.3	250	Totale	Si
563.3	SLE RA 3	0.147	650	4422.7	250	Totale	Si
559	SLE RA 1	0.063	650	10000	250	Totale	Si
559	SLE RA 2	0.063	650	10000	250	Totale	Si
567.7	SLE RA 4	0.168	650	3869.7	350	Variabile	Si
567.7	SLE RA 5	0.168	650	3869.7	350	Variabile	Si
567.7	SLE RA 3	0.084	650	7739.4	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	650	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 7 aste: 7, 8, 9, 10, 11, 12, 13

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 780

Nodo iniziale: 40 Nodo finale: 47 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.134	3732.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 1	0.023	640.8	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
0	SLU 19	0.976	1	493356.6	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
0	SLD 1	0.199	1	100416.8	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	136.5	Si, (<200)
2	Si	780					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo 84 2 4 1 3 1 NTC18

Controllo della	a silellezza se	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 6 10	1					
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	136.5	Si, (<200)
2	Si	780							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

^	COIIID.	Siruttailleilto	Classe	Obblig.	IVIX, LU	IVID, INU, X	χ,∟ ι	∧ auiiii. Li	L,LI	WI,CITUCO	Verifica
0	SLU 19	0.994	1	Si	493356.6	496522.3	0.982	0.223	780	10662384.3	Si
Varifica a svargalamento SLD S4 2 4 1 2 2 NTC18											

My Ed Mb Dd y VIT A odim IT LIT

#### Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLD 1	0.202	1	Si	100416.8	496522.3	0.982	0.223	780	10662384.3	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	η hw		hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

η		hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
2.2	SLE RA 1	0	780	10000	250	Totale	Si
2.2	SLE RA 2	0	780	10000	250	Totale	Si
747.5	SLE RA 3	0	780	10000	250	Totale	Si
273	SLE RA 4	0	780	10000	250	Totale	Si
273	SLE RA 5	0	780	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	780	10000	350	Variabile	Si
6.5	SLE RA 3	0	780	10000	350	Variabile	Si
6.5	SLE RA 4	0	780	10000	350	Variabile	Si
6.5	SLE RA 5	0	780	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
403	SLE RA 4	-2.51	780	310.8	250	Totale	Si
403	SLE RA 5	-2.51	780	310.8	250	Totale	Si
403	SLE RA 3	-1.545	780	504.8	250	Totale	Si
407.3	SLE RA 1	-0.581	780	1343.3	250	Totale	Si
407.3	SLE RA 2	-0.581	780	1343.3	250	Totale	Si
403	SLE RA 4	-1.929	780	404.4	350	Variabile	Si
403	SLE RA 5	-1.929	780	404.4	350	Variabile	Si
403	SLE RA 3	-0.964	780	808.7	350	Variabile	Si
0	SLE RA 2	0	780	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto dall'asta 24

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 170

Nodo iniziale: 37 Nodo finale: 71 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	9.01	87.84	87.84	3.12	3.12	21.96	21.96	25.78	25.78
80x80x3										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.003	15.6	5820.1	4.5	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 1	0.002	12	5820.1	4.5	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
0	SLU 14	0.023	1	1328.4	57698.1	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
0	SLD 13	0.018	1	1021.8	57698.1	1	0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

# Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controllo della s	Hellezza secondo	94.2.4.1.3.1111	CIO				
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	54.4	Si, (<200)
2	e;	170					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controllo della	a SHEHEZZA SE	5001100 g4.2.4	. 1.3.1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	54.4	Si, (<200)
2	Si	170							

# Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

^	COIIID.	Siruttailleilto	Classe	Obblig.	IVIX,LU	IVID, INU, X	χ,∟ ι	A auiiii. Li	L,L1	WI,CITLICO	Verifica
0	SLU 14	0.023	1	Si	1328.4	57698.1	1	0.11	170	5016508.2	Si
Verifica a svergolamento SLD 64 2 4 1 3 2 NTC18											

#### Verifica a svergolamento SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comp.	Struttamento	Classe	Opplig.	wx,Ea	WD,Ra,X	χ,∟ ι	A adim. Li	L,L1	Mi,Critico	verifica	
0	SLD 13	0.018	1	Si	1021.8	57698.1	1	0.11	170	5016508.2	Si	
Verified di stabilità e taglio anima V. SA 2.4.1.2.4.[A 2.27] NTC19												

# Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	7.4	0.3	60	Si

η		hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	7.4	0.3	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

_							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
0	SLE RA 1	0	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 3	0	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 4	0	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 5	0	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 3	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 4	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 5	0	170	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
62.3	SLE RA 1	0.006	170	10000	250	Totale	Si
62.3	SLE RA 2	0.006	170	10000	250	Totale	Si
62.3	SLE RA 3	0.006	170	10000	250	Totale	Si
62.3	SLE RA 4	0.006	170	10000	250	Totale	Si
62.3	SLE RA 5	0.006	170	10000	250	Totale	Si
0	SLE RA 2	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 3	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 4	0	170	10000	350	Variabile	Si
0	SLE RA 5	0	170	10000	350	Variabile	Si



#### **VERIFICHE VELA IN POSIZIONE INCLINATA**

Si riportano di seguito, a titolo esplicativo, le verifiche dell'elemento traverso e di un profilo di sostegno dei pannelli fotovoltaici

# Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 4, 5, 6

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 35 Nodo finale: 38 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
325	SLV 16	0.001	1	-137.1	96780.8		1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
325	SLD 16	0.001	1	-70.8	96780.8		1	0	0	Si

## Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
312	SLV 5	0.005	137.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
318.5	SLD 5	0.003	72	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
	25 SLU 20	0.036	-1012.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLD 2	0.018	-491.1	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
325	SLU 19	0.328	1	165744.9	505711.7	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

^	Comb.	Struttamento	Classe	wx,⊑u	wx,Ru	VEd	ρx	ру	verifica
56.3	SLD 4	0.007	1	3551.5	505711.7	1	0	0	Si
	•								

# Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

ı	Χ	Comb.	Struttamento	Classe	₩у,⊑α	му,ка	VEd	ρх	ру	verifica
	8.7	SLV 11	0.001	1	-347.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
325	SLU 20	0.337	1	167640	505712	-2706	505712	1	1			0	0	Si

## Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
325	SLD 6	0.189	1	82294	505712	13250	505712	1	1			0	0	Si

Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.





Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed				Rid. My,Rd da NEd	β	ρх	ρу	Verifica
325	SLV 2	0.182	1	137.1	96780.8	1	83030	505712	8107	505712	1	1	1		0	0	Si

Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρχ	ρу	Verifica
325	SLD 2	0.172	1	70.8	96780.8	1	82611	505712	4248	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325	•			•	

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

CONTROLL GOIL	a onlonozza oc	7001140 3 1.E. I	. 1.0. 1 111 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
325	SLU 19	0.328	1	Si	165744.9	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
325	SLV 2	0.179	1	137.1	83030.3	82612.6	8107.2	1	1	1	43126564.3	226	226	Si

## Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
325	SLD 2	0.171	1	70.8	82611.1	82395.3	4248.3	1	1	1	43180353.4	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
4 3	STJI 20	0.334	1	0	101619 8	167639 8	530997 3	2705 6	530997 3	0.782	0.782	0 407	0.24	1	0.4	1	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed	Mx,Rk	My,Ed	My,Rk	χ,x	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
						max		max									
325	SLD 5	0.174	1	0	101619.8	82294.3	530997.3	13250.3	530997.3	0.782	0.782	0.412	0.26	1	0.433	1	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si
Verifica di stabilità a ta	glio anima Y §4.2.4.1.2	.4 [4.2.27] NTC18		

hw/tw max

η		hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

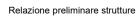
#### Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
182	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.004	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.004	325	10000	250	Totale	Si
182	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.003	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
182	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 5	0.003	325	10000	350	Variabile	Si

#### Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica

Verifica





Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
203.7	SLE RA 5	0.165	325	1966.1	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 4	0.164	325	1987.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.144	325	2260	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.121	325	2683	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 1	0.118	325	2749.5	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.047	325	6900.5	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 4	0.045	325	7167.9	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 2	0.003	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.026	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 20, 21, 22

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 51 Nodo finale: 54 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLV 1	0.001	1	-137	96780.8		1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.001	1	-70.8	96780.8		1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
54.2	SLV 12	0.005	137.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
65	SLD 11	0.003	72	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
Γ	0	SLU 20	0.036	1012.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

# Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 4	0.018	491.1	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 19	0.328	1	165744.9	505711.7	1	0	0	Si

# Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
273	SLD 16	0.006	1	3124.7	505711.7	1	0	0	Si

# Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ρу	Verifica
316.3	SLV 7	0.001	1	-338.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
C	SLU 20	0.337	1	167640	505712	-2706	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

	omb. Struttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	da VEd	da VEd	_	ρχ	ρу	Verifica
0 SL		1	82272	505712	13247	505712	1	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed			Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρх	ρу	Verifica
ĺ	0	SLV 13	0.181	1	137	96780.8	1	82911	505712	8097	505712	1		1			0	0	Si





#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed			Rid. Mx,Rd da NEd		α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 13	0.172	1	70.8	96780.8	1	82549	505712	4243	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controlle della	a sticilczza sc	2001100 g+.2.+	. 1.5.1 111010						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Χ	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLU 19	0.328	1	Si	165744.9	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLV 13	0.179	1	137	82910.7	82493.4	8096.9	1	1	1	43141586.9	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
C	SLD 13	0.171	1	70.8	82548.8	82333.2	4243.2	1	1	1	43188256.7	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
_																		
	130	STJI 20	0.334	1	0	101619 8	167639 8	530997 3	2705 6	530997 3	0 782	0.782	0 407	0 24	1	0.4	1	Si

# Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
316.3	SLD 10	0.174	1	0	101619.8	82272.3	530997.3	13247.3	530997.3	0.782	0.782	0.412	0.26	1	0.433	1	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

1.2 13.4 0.8 60 Si	η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

riecce luligo x							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
138.7	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.004	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.004	325	10000	250	Totale	Si
138.7	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.003	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
138.7	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
121 3	CID DA S	0 003	325	10000	350	Wariabilo	e i

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
121.3	SLE RA 5	0.165	325	1966.1	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 4	0.164	325	1987.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.144	325	2260	250	Totale	Si



Relazione preliminare strutture

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
121.3	SLE RA 2	0.121	325	2683	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 1	0.118	325	2749.5	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.047	325	6900.5	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 4	0.045	325	7167.9	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 2	0.003	325	10000	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.026	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 26, 27, 28

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 55 Nodo finale: 58 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ру	Verifica
ſ	325	SLV 13	0.001	1	-137.4	96780.8		1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ру	Verifica
325	SLD 13	0.001	1	-72.1	96780.8		1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLV 6	0.005	137.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
320.7	SLD 5	0.003	72	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

I	Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
ſ	325	SLU 20	0.036	-1012.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
325	SLD 2	0.018	-491.1	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
325	STJI 19	0.328	1	165744 9	505711 7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
39	SLD 4	0.004	1	1945.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
325	SLU 20	0.337	1	167640	505712	-2706	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
325	SLD 6	0.189	1	82181	505712	13173	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

	X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd		My,Rd	β	ρх	ρу	Verifica
1	325	SLV 2	0.179	1	137	96780.8	1	82312	505712	7617	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

	0110 00			~			(0.2)	30.2.	_: : : :	<del>00</del>								
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd		My,Rd	β	ρх	ρу	Verifica
325	SLD 2	0.171	1	71.8	96780.8	1	82237	505712	3993	505712	1		1			0	0	Si





#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

	TOTAL COOCTION	3	0.0				
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
325	SLU 19	0.328	1	Si	165744.9	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
325	SLV 2	0.177	1	137	82311.6	81894.3	7616.9	1	1	1	43219207.1	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
325	SLD 2	0.17	1	71.8	82237	82018.2	3993.2	1	1	1	43228898.5	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
4.3	3 SLU 20	0.334	1	0	101619.8	167639.8	530997.3	2705.6	530997.3	0.782	0.782	0.407	0.24	1	0.4	1	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
125.7	SLD 6	0.174	1	0	101619.8	82180.6	530997.3	13173.2	530997.3	0.782	0.782	0.412	0.259	1	0.432	1	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica	
1.2	13.4	0.8	60	Si	

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
186.3	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.004	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.004	325	10000	250	Totale	Si
186.3	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.003	325	10000	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
186.3	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 5	0.003	325	10000	350	Variabile	Si

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
203.7	SLE RA 5	0.165	325	1966.1	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 4	0.164	325	1987.2	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 3	0.144	325	2260	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 2	0.121	325	2683	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 1	0.118	325	2749.5	250	Totale	Si
203.7	SLE RA 5	0.047	325	6900.5	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 4	0.045	325	7167.9	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 2	0.003	325	10000	350	Variabile	Si
203.7	SLE RA 3	0.026	325	10000	350	Variabile	Si

Relazione preliminare strutture



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 29, 30, 31

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 210

Nodo iniziale: 58 Nodo finale: 61 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	рх	ρу	Verifica
208	SLV 1	0.001		129.5		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
210	SLD 1	0.001		89.6		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLV 5	0.003	-70.4	27589.7	21.62	Considerata	0.99	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 5	0.001	-36.9	27755.5	21.62	Considerata	0.99	Si

# Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.046	1294.3	27900.8	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
Г	0	SLD 1	0.026	718.7	27882.9	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente		тEd,totale	τRd	Verifica
		torsione				taglio-torsione			
202.5	SLV 5	0.012	-5143.4	412340.1	Considerata				Si

# Verifica a torsione SLD §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	τEd,totale	τRd	Verifica
209	SLD 6	0.007	-2696.7	412340.1	Considerata				Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ρу	Verifica
0	SLU 1	0.128	1	64896.3	505711.7	1	0	0	Si

# Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
143	SLV 15	0.011	1	-5612.8	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

١	X	Comb.	Struttamento	Classe	IVIX,Eα	IVIX,RO	му,Еа	wy,Ra	da VEd	da VEd	α	β	рх	ру	verifica
ſ	0	SLU 2	0.143	1	67739	505712	-4504	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
65	SLD 9	0.088	1	33801	505712	10739	505712	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 19	0.296	1	92	96780.8	1	149155	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
138.7	SLV 1	0.012	1	93.5	96780.8	1	5646	505712	1		0	0	Si





#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd		α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 20	0.305	1	93.1	96780.8	1	150861	505712	-2702	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed			Rid. Mx,Rd da NEd		α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 6	0.18	1	46	96780.8	1	77521	505712	13157	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

	a chichella ce	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,							
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLU 1	0 128	1	Si	64896 3	505711 7	1	0 119	210	37790433 6	Si

#### Verifica a svergolamento con trazione §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
0	SLU 19	0.294	1	Si	92	149155.4	148874.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

		•				-	_							
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLU 20	0 303	1	93 1	150860 9	150577.3	-2702 4	1	1	1	37790433 6	226	226	Si

## Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLD 6	0.179	1	46	77521.2	77381.1	13157.4	1	1	1	37790433.6	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
195	STAV 9	0 173	1	0	101619 8	67324	530997 3	25042 9	530997 3	0 902	0 902	0.4	0 494	0 991	0.823	1	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
65	SLD 9	0.16	1	0	101619.8	70464.7	530997.3	13130.2	530997.3	0.902	0.902	0.4	0.494	0.991	0.823	1	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

1.2 13.4 0.8 60 Si	η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
	1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	nw	tw	nw/tw max	verifica						
1.2	13.4	0.8	60	Si						
V (C - P - 1 19)										

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No: Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

_							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
99.7	SLE RA 1	0	210	10000	250	Totale	Si
99.7	SLE RA 2	0.004	210	10000	250	Totale	Si
99.7	SLE RA 3	0.004	210	10000	250	Totale	Si





Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
99.7	SLE RA 4	0	210	10000	250	Totale	Si
99.7	SLE RA 5	0.003	210	10000	250	Totale	Si
99.7	SLE RA 2	0.004	210	10000	350	Variabile	Si
99.7	SLE RA 3	0.004	210	10000	350	Variabile	Si
99.7	SLE RA 4	0	210	10000	350	Variabile	Si
99.7	SLE RA 5	0.003	210	10000	350	Variabile	Si

## Frecce lungo Y

· · · · · · · · · · · · · · · · ·							
Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
69.3	SLE RA 5	0.052	210	4017.9	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 4	0.052	210	4062	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 3	0.045	210	4633.1	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 2	0.038	210	5525	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 1	0.037	210	5665.9	250	Totale	Si
69.3	SLE RA 2	0.001	210	10000	350	Variabile	Si
69.3	SLE RA 3	0.008	210	10000	350	Variabile	Si
69.3	SLE RA 4	0.015	210	10000	350	Variabile	Si
69.3	SLE RA 5	0.015	210	10000	350	Variabile	Si



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 32, 33, 34

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 210

Nodo iniziale: 61 Nodo finale: 64 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
13.5	SLV 15	0.001		129.5		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ру	Verifica
7	SLD 15	0.001		89.6		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
145	SLV 8	0.003	-70.5	27589.4	21.62	Considerata	0.99	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
145	SLD 8	0.001	-37	27755.4	21.62	Considerata	0.99	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
210	SLU 20	0.046	-1294.3	27900.8	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
210	SLD 16	0.026	-718.7	27884.5	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	τEd,totale	τRd	Verifica
147.2	SLV 7	0.012	-5147.3	412340.1	Considerata				Si

#### Verifica a torsione SLD §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	тEd,totale	τRd	Verifica
		torsione				tagilo-torsione			
210	SLD 8	0.007	-2698.7	412340.1	Considerata				Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
210	SLU 1	0.128	1	64896.3	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρχ	ρу	Verifica
67	SLV 3	0.011	1	-5648.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

X	Comb.	Struttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Ra	му,Еа	му,ка	da VEd	da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
2		0.143	1	67739	505712	-4504	505712	1	1			0	0	Si

## Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
145	SLD 8	0.088	1	33801	505712	-10766	505712	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
ſ	210	SLU 19	0.296	1	92	96780.8	1	149155	505712	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Ī	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
I	71.3	SLV 13	0.012	1	93.4	96780.8	1	5683	505712	1		0	0	Si





#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche esequite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed		Rid. Mx,Rd da VEd			β	рх	ρу	Verifica
210	SLU 20	0.305	1	93.1	96780.8	1	150861	505712	-2702	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed		Rid. Mx,Rd da VEd			β	рх	ρу	Verifica
210	SLD 12	0.18	1	46	96780.8	1	77521	505712	-13120	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali; Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controlle della si	iciiczza scoonac	7 37.2.7.1.0.1111	010				
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

CONTROLL GOIL	a orienezza se	7001140 3-1.2	. 1.0. 1 141 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	36.8	Si, (<200)
2	Si	210							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
210	SLU 1	0.128	1	Si	64896.3	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

#### Verifica a svergolamento con trazione §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
210	SLU 19	0.294	1	Si	92	149155.4	148874.9	505711.7	1	0.119	210	37790433.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

		•				-	_							
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
210	STJI 20	0 303	1	93 1	150860 9	150577 3	-2702 4	1	1	1	37790433 6	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
	SLD 11	0.179	1	46	77521.2	77381.1	-13119.5	1	1	1	37790433.6	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
145	ST.V. 8	0 173	1	0	101619 8	67324	530997 3	25114 4	530997 3	0 902	0 902	0.4	0 494	0 991	0.823	1	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
	SLD 8	0.16	1	0	101619.8		530997.3	13167.4	530997.3	0.902	0.902	0.4	0.494	0.991	0.823	1	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si





#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No. **Frecce lungo X** 

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
84.3	SLE RA 1	0	210	10000	250	Totale	Si
110.3	SLE RA 2	0.004	210	10000	250	Totale	Si
110.3	SLE RA 3	0.004	210	10000	250	Totale	Si
84.3	SLE RA 4	0	210	10000	250	Totale	Si
110.3	SLE RA 5	0.003	210	10000	250	Totale	Si
110.3	SLE RA 2	0.004	210	10000	350	Variabile	Si
110.3	SLE RA 3	0.004	210	10000	350	Variabile	Si
84.3	SLE RA 4	0	210	10000	350	Variabile	Si
110.3	SLE RA 5	0.003	210	10000	350	Variabile	Si

## Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
140.7	SLE RA 5	0.052	210	4017.9	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 4	0.052	210	4062	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 3	0.045	210	4633.1	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 2	0.038	210	5525	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 1	0.037	210	5665.9	250	Totale	Si
140.7	SLE RA 2	0.001	210	10000	350	Variabile	Si
140.7	SLE RA 3	0.008	210	10000	350	Variabile	Si
140.7	SLE RA 4	0.015	210	10000	350	Variabile	Si
140.7	SLE RA 5	0.015	210	10000	350	Variabile	Si



#### Superelemento in acciaio composto da 3 aste: 35, 36, 37

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 325

Nodo iniziale: 64 Nodo finale: 67 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da px taglio		ρу	Verifica
65	SLV 15	0.001		137.4		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
65	SLD 15	0.001		72.1		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
54.2	SLV 12	0.005	137.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
58.5	SLD 12	0.003	72	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.036	1012.9	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 11	0.018	491.1	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 19	0.328	1	165744.9	505711.7	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
ſ	286	SLD 15	0.004	1	1945.2	505711.7	1	0	0	Si

## Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 20	0.337	1	167640	505712	-2706	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
0	SLD 10	0.189	1	82180	505712	13183	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed		Rid. Mx,Rd da VEd			β	ρх	ρу	Verifica
0	SLV 13	0.179	1	137	96780.8	1	82311	505712	7683	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005

		Sfruttamento			NRd	Rid.	Mx,Ed	_		My,Rd	Rid.	Rid.	Rid.	Rid.	α	β	ρх	ρу	Verifica
						NRd da					Mx,Rd da VEd								
						VEd													
0	SLD	0.171	1	71.8	96780.8	1	82237	505712	4028	505712	1		1				0	0	Si
	13																		

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;





Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	56.9	Si, (<200)
2	Si	325							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
I	0	SLU 19	0.328	1	Si	165744.9	505711.7	1	0.111	325	43239440.6	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

	Χ	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
ſ	0	SLV 13	0.177	1	137	82311.2	81893.9	7682.7	1	1	1	43219153.8	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLD 13	0.17	1	71.8	82236.8	82018	4027.7	1	1	1	43228870.6	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
125.7	SLU 20	0.334	1	0	101619.8	167639.8	530997.3	2705.6	530997.3	0.782	0.782	0.407	0.24	1	0.4	1	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
								IIIQA									
195	SLD 9	0.174	1	0	101619.8	82179.9	530997.3	13183.2	530997.3	0.782	0.782	0.412	0.259	1	0.432	1	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

	= = =			
η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
91	SLE RA 1	0	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.004	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.004	325	10000	250	Totale	Si
95.3	SLE RA 4	0	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.003	325	10000	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.004	325	10000	350	Variabile	Si
99.7	SLE RA 4	0	325	10000	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 5	0.003	325	10000	350	Variabile	Si

#### Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
121.3	SLE RA 5	0.165	325	1966.1	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 4	0.164	325	1987.2	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 3	0.144	325	2260	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 2	0.121	325	2683	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 1	0.118	325	2749.5	250	Totale	Si
121.3	SLE RA 5	0.047	325	6900.5	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 4	0.045	325	7167.9	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 2	0.003	325	10000	350	Variabile	Si
121.3	SLE RA 3	0.026	325	10000	350	Variabile	Si

Superelemento in acciaio composto da 6 aste: 14, 15, 16, 17, 18, 19

Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Relazione preliminare strutture



#### Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 650

Nodo iniziale: 45 Nodo finale: 51 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
585	SLV 3	0.002		185.3		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
615.3	SLD 4	0.001		119		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
598	SLV 7	0.005	-146.8	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
585	SLD 8	0.003	-77	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
65		0.038	-1052.3	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
650	SLD 16	0.02	-559.5	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
650	SLU 1	0.127	1	64058.9	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
273	SLD 4	0.029	1	-14776.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
420.3	SLV 9	0.002	1	1137.5	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

ĺ	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
ſ	433.3	SLD 9	0.002	1	885.1	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
650	ST.V 10	0.218	1	84820	505712	25251	505712	1	1			0	0	Si

## Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
650	SLD 14	0.193	1	93350	505712	4240	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρχ	ρу	Verifica
650	SLU 19	0.293	1	94.5	96780.8	1	147889	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
338	SLD 3	0.037	1	65.3	96780.8	1	-18344	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

		TO GUILLE	<b>40 14 10</b>		0	,							
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρχ	ρу	Verifica
550.3	SLV 3	0.01	1	139.6	96780.8	1	-4200	505712	1		0	0	Si

Verifica a presso/tenso flessione retta Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.





Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
138.7	SLD 13	0.002	1	91.6	96780.8	1	611	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed		Rid. Mx,Rd da VEd			β	ρх	ρу	Verifica
650	SLU 20	0.302	1	95.6	96780.8	1	149590	505712	-2704	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρх	ρу	Verifica
650	SLD 7	0.159	1	69.5	96780.8	1	66990	505712	-13239	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza: Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali:

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	113.8	Si, (<200)
2	Si	650					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	113.8	Si, (<200)
2	Si	650							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
650		0.127	1	Si	64058.9	504085	0.997	0.204	650	12750733.3	Si

Verifica a svergolamento con trazione §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
650	SLU 19	0.293	1	Si	94.5	147888.8	147600.7	504085	0.997	0.204	650	12750733.3	Si

Verifica a svergolamento con trazione SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
338	STAD 3	0.036	1	Si	65.3	-18343.7	-18144.9	504085	0.997	0.204	650	12750733.3	Si

Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
650	SLU 20	0.302	1	95.6	149589.6	149298.5	-2704	0.997	1	1	12750733.3	226	226	Si

Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х		Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
6	50	SLD 7	0.159	1	69.5	66990.4	66778.5	-13238.7	0.997	1	1	12750733.3	226	226	Si

Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
585	SLV 13	0.23	1	-88.7	101619.8	112327.4	530997.3	8090.9	530997.3	0.428	0.428	0.401	0.24	0.999	0.401	1	Si

Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

650 SLD 13 0.188 1 0 101619.8 93349.5 530997.3 4240.1 530997.3 0.428 0.428 0.4 0.24 1 0.4 1 Si	Х	Comb.	Struttamento	Classe	NEa	NRK	Mx,Ed max	MX,RK	My,Ed max	My,RK	х,х	х,у	KXX	кху	кух	куу	χ,L1	Verifica
	650		0.188	1	0	101619.8	93349.5	530997.3	4240.1	530997.3		0.428	0.4	0.24	1	0.4	1	Si

Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si
Verifica di stabilità a ta	glio anima X SLD §4.2.	4.1.2.4 [4.2.27] NTC18		_

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si
	l' ' VOID CAD	4 4 0 4 54 0 0 7 1 1 1 7 0 4 0		

Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si





## Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

## Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
407.3	SLE RA 1	0	650	10000	250	Totale	Si
524.3	SLE RA 2	0.004	650	10000	250	Totale	Si
524.3	SLE RA 3	0.004	650	10000	250	Totale	Si
403	SLE RA 4	0	650	10000	250	Totale	Si
524.3	SLE RA 5	0.003	650	10000	250	Totale	Si
524.3	SLE RA 2	0.004	650	10000	350	Variabile	Si
524.3	SLE RA 3	0.004	650	10000	350	Variabile	Si
403	SLE RA 4	0	650	10000	350	Variabile	Si
524.3	SLE RA 5	0.003	650	10000	350	Variabile	Si

## Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
559	SLE RA 5	0.086	650	7577.6	250	Totale	Si
559	SLE RA 4	0.085	650	7652.7	250	Totale	Si
559	SLE RA 3	0.075	650	8611.6	250	Totale	Si
559	SLE RA 1	0.063	650	10000	250	Totale	Si
559	SLE RA 2	0.065	650	10000	250	Totale	Si
567.7	SLE RA 2	0.001	650	10000	350	Variabile	Si
567.7	SLE RA 3	0.012	650	10000	350	Variabile	Si
567.7	SLE RA 4	0.022	650	10000	350	Variabile	Si
567.7	SLE RA 5	0.023	650	10000	350	Variabile	Si



#### Superelemento in acciaio composto da 7 aste: 7, 8, 9, 10, 11, 12, 13

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 780

Nodo iniziale: 38 Nodo finale: 45 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	43.24	1411.83	1411.83	5.71	5.71	188.24	188.24	225.96	225.96
150x150x8										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
775.7	SLV 3	0.002	·	206.2		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
780	SLD 4	0.001		110		96780.8	1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
58.5	SLV 12	0.006	173.8	27906.9	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
45.5	SLD 12	0.003	91.1	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

x	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLU 20	0.045	1245.7	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 1	0.023	641	27938.2	21.62	Considerata	1	Si

#### Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	τEd,totale	τRd	Verifica
780	SLV 12	0.001	470.4	412340.1	Considerata				Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
0	SLU 19	0.326	1	164782.7	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
19	3.3 SLD 16	0.041	1	-20918		1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρχ	ρу	Verifica
190.7	SLV 7	0.005	1	2433.8	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
160.3	SLD 11	0.002	1	-944.4	505711.7	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρχ	ρу	Verifica
0	SLU 20	0.335	1	166685	505712	-2706	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 5	0.198	1	87059	505712	13250	505712	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
156	SLV 3	0.062	1	-73.2	96780.8	1	30790	505712	1		0	0	Si

Verifica a presso/tenso flessione retta X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.





Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
195	SLD 16	0.04	1	48.7	96780.8	1	-19786	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρχ	ρу	Verifica
134.3	SLD 15	0.003	1	48.7	96780.8	1	-1102	505712	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd		My,Rd	α	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLV 1	0.252	1	-118.9	96780.8	1	118657	505712	8106	505712	1		1				0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

* 011	110110 0	ogano anni		14 1011	naia con	oo, va	1144 (0.2	/ 30.2.1		<del>,,,,</del>								
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.208	1	-58	96780.8	1	100576	505712	4247	505712	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali; Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	136.5	Si, (<200)
2	Si	780					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi	λy/n	λVer
1	Si	0					estremi		
			1-2	1	1	1	Si	136.5	Si, (<200)
2	Si	780							

#### Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
	SLU 19	0.332	1	Si	164782.7	496522.3	0.982	0.223	780	10662384.3	Si

#### Verifica a svergolamento con trazione §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
190.7	SLV 16	0.059	1	Si	87.6	-29500.1	-29233.1	496522.3	0.982	0.223	780	10662384.3	Si

#### Verifica a svergolamento con trazione SLD §4.2.4.1.3.2 NTC18 - §5.5.3 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
195	SLD 16	0.04	1	Si	48.7	-19785.9	-19637.4	496522.3	0.982	0.223	780	10662384.3	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLV 11	0.191	1	45.1	70005.3	69867.9	-25272.4	0.982	1	1	10662384.3	226	226	Si

#### Verifica di stabilità per tenso-flessione deviata SLD §5.5.3 - §5.5.4 ENV 1993-1-1:1994

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Mx,Ed	Mx,Eff,Ed	My,Ed	χ,LT	kLT	ky	M,critico	Wx	Wy	Verifica
0	SLD 16	0.133	1	72.3	61922.7	61702.2	-4247.4	0.982	1	1	10662384.3	226	226	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
325	SLU	0.339	1	0	101619.8	166684.5	530997.3	2705.8	530997.3	0.33	0.33	0.512	0.332	1	0.553	0.982	Si
	20															, ,	ı

#### Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

30.3 SLD 4 0.208 1 -58 101619.8 100568.9 530997.3 3648.5 530997.3 0.33 0.33 0.401 0.348 0.999 0.58 0.982 Si	^	Comb.	Struttamento	Ciasse	NEG	NKK	max	IVIX,FCK	max	Wy,KK	χ,x	х,у	KXX	кху	кух	куу	χ,∟ і	verifica
	30.3	SLD 4	0.208	1	-58	101619.8	100568.9	530997.3	3648.5	530997.3	0.33	0.33	0.401	0.348	0.999	0.58	0.982	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

		IIW	LW	IIW/LW IIIax	Verillea
	1.2	13.4	0.8	60	Si
Varifica di ct	abilità a ta	alia anima V SLD S4 2	4 1 2 4 [4 2 27] NTC10		

#### Verifica di stabilità a taglio anima X SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

Relazione preliminare strutture



## Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

n	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	13.4	0.8	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

#### Frecce lungo X

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
377	SLE RA 1	0	780	10000	250	Totale	Si
403	SLE RA 2	-0.025	780	10000	250	Totale	Si
403	SLE RA 3	-0.025	780	10000	250	Totale	Si
377	SLE RA 4	0	780	10000	250	Totale	Si
403	SLE RA 5	-0.015	780	10000	250	Totale	Si
403	SLE RA 2	-0.025	780	10000	350	Variabile	Si
403	SLE RA 3	-0.025	780	10000	350	Variabile	Si
377	SLE RA 4	0	780	10000	350	Variabile	Si
403	SLE RA 5	-0.015	780	10000	350	Variabile	Si

## Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
403	SLE RA 5	-0.841	780	927.5	250	Totale	Si
403	SLE RA 4	-0.831	780	938.3	250	Totale	Si
403	SLE RA 3	-0.722	780	1080.2	250	Totale	Si
407.3	SLE RA 2	-0.597	780	1307	250	Totale	Si
407.3	SLE RA 1	-0.581	780	1343.4	250	Totale	Si
403	SLE RA 5	-0.26	780	2995	350	Variabile	Si
403	SLE RA 4	-0.251	780	3111	350	Variabile	Si
403	SLE RA 3	-0.142	780	5510.4	350	Variabile	Si
403	SLE RA 2	-0.016	780	10000	350	Variabile	Si



#### Superelemento in acciaio composto dall'asta 24

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 270

Nodo iniziale: 5 Nodo finale: 58 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

#### Caratteristiche della sezione

	Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
Γ	IPE220	0	33.4	2774.54	204.91	9.11	2.48	252.23	37.26	285.69	58.13

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

		-	_							
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
							tayılu			
0	SLU 20	0.032	1	-2399.3	74751.3		1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
Λ	ST.D 1	0.017	1	-1280 6	74751 3		1	Ω	Ω	qi

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
270	SLV 16	0.008	217.5	27778	21.51	Considerata	1	Si

## Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
270	SLD 16	0.005	135.8	27788.2	21.51	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
18	SLV 5	0.012	-244.1	20533.9	15.91	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLD 5	0.006	-128	20545.7	15.91	Considerata	1	Si

#### Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	τEd,totale	τRd	Verifica
270	SLV 11	0.003	-30.1	9958.8	Considerata				Si

#### Verifica a torsione SLD §4.2.4.1.2.5 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento	тEd,totale	τRd	Verifica
		torsione				taglio-torsione			
270	SLD 12	0.002	-15.8	9958.8	Considerata				Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ру	Verifica
90	SLU 20	0.038	1	-2368.6	74751.3	1	-4054	639392	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
108	SLD 11	0.043	1	-1138.6	74751.3	1	-18038	639392	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
252	SLV 16	0.22	1	-961.3	74751.3	1	-26889	130104	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρχ	ρу	Verifica
252	SLD 15	0.149	1	-1040.3	74751.3	1	-17622	130104	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.





Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed		Rid. Mx,Rd da VEd			β	ρх	ρу	Verifica
0	SLV	0.257	1	-	74751.3	1	-18341	639392	27933	130104	1	1			0	0	Si
1	15			1027.4													

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche esequite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

		ogane anne				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	<u> </u>	30		,								
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed			Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρх	ру	Verifica
270	SLD	0.169	1	-	74751.3	1	817	639392	-20066	130104	1		1			0	0	Si
	16			1035.6														

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: a; Curva Y: b; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: b;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controlle della si	iciiczza scooriac	34.2.4.1.0.1111	010				
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	29.6	Si, (<200)
2	Si	270					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

COING CHO GOIN	a circiicEEa ce	7001140 3 1121 1							
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	109	Si, (<200)
2	Si	270							

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

	X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
ľ	0	SLV 12	0.213	1	11/12 9	78488.9		671361.6		136609.4	0.974	0.5	0.567	0.25	0.99	0.417	0.702	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
0	SLD 12	0.139	1	1166.9	78488.9	31859.9	671361.6	11841.6	136609.4	0.974	0.5	0.567	0.25	0.99	0.417	0.702	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

	<del>, , , , , , , , , , , , , , , , , , , </del>			
η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	20.2	0.6	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y SLD §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	20.2	0.6	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

Verifiche non eseguite in quanto il superelemento è verticale.

#### Verifiche § 7.5 NTC18

#### Estremi dissipativi del superelemento

Estremo notevole	Asta FEM	Estremo asta	Posizione	Ascissa	Tipo
Piede asta 24	24	Iniziale	0	0	Dissipa Mx, Dissipa
					My

#### Verifiche di duttilità §7.5.3.2 NTC18

Classe peggiore 1 <= 3 ad ascissa 0 in comb. SLV 1.

#### Controllo dello sforzo normale nelle zone dissipative di colonna §7.5.3.2 [7.5.3] NTC18

Estremo notevole	Comb.	Sfruttamento	NEd,ED	Npl,Rd,ED	Verifica
Piede asta 24	SLV 1	0.018	-1359.6	74751.3	Si

#### Verifiche a resistenza ed instabilità della colonna §7.5.4.2 NTC18

Le verifiche previste non vengono condotte in quanto non esistono estremi notevoli dissipativi di trave idonei al calcolo di  $\Omega$ . NB: superelemento non sollecitato. Verifiche non condotte.





## Verifiche di gerarchia delle resistenze trave-colonna §7.5.4.2 [7.5.11] NTC18 Dati del nodo

Quota nodo	Cerniera plastica	Interno	EN di colonne	Tipo	Colonna senza EN	EN di travi	Tipo	Travi senza EN
0	Si	No	Piede asta 24	Dissipa Mx, Dissipa My				

γRd = 1.3
Il nodo della colonna a quota 0 è zona di formazione di cerniera plastica e la verifica non deve essere condotta.



## ALLEGATO 04 - VERIFICHE GEOTECNICHE PALI



## PORTATA LIMITE LATERALE PALO INFISSO

## Dati geometrici palo infisso - Profilo utilizzato IPE 220

Lunghezza palo infisso: 6 mt Superficie laterale palo: 84,75 cm

## Caratteristiche terreno

## UNITA' LITOLOGICA "A"

Coesione 0,04 daN/mq

Angolo di attrito interno 22

'Y naturale [densità terreno] 1675 daN/mc

## **UNITA' LITOLOGICA "B"**

Coesione 0,05 daN/mq

Angolo di attrito interno 25

'Y naturale [densità terreno] 1850 daN/mc

## Calcolo portanza laterale LIMITE

PORTANZA LATERALE: PL= AI \* (so + k\*mu\*qz)

Strato: UN	ITA' LITOLO	OGICA "A"
lunghezza	т	1
densità	daN/m³	1750
Angolo Attrito	(°)	20,0
Coesione	daN/cm²	0,04
So	daN/cm²	0,000
k		0,500
$\mu$		0,237
$q_z$	daN/m²	438
Portanza laterale limite	daN	44

Strato: UN	ITA' LITOLO	OGICA "B"
lunghezza	т	5
densità	daN/m³	1850
Angolo Attrito	(°)	25,0
Coesione	daN/cm²	0,05
So	daN/cm²	0,000
k		0,500
μ		0,299
q <sub>z</sub>	daN/m²	2313
Portanza laterale limite	daN	1 465

## Legenda tabella

 $s_0$  = eventuale sovraccarico sul terreno a livello della testa del palo

K = 0,5 [per terreni non coesivi ed elementi in acciaio]

 $\mu = \text{Tan ((2/3)*angolo di attrito interno terreno)}$ 



## Massima sollecitazione in testa al palo: 1'054 daN

## Coefficiente di sicurezza

Portanza Limite/Massima sollecitazione = (44 + 1465) daN/1'054 daN = 1,43



# ALLEGATO 05 – DATI DI DEFINIZIONE PER DIMENSIONAMENTO BASAMENTI



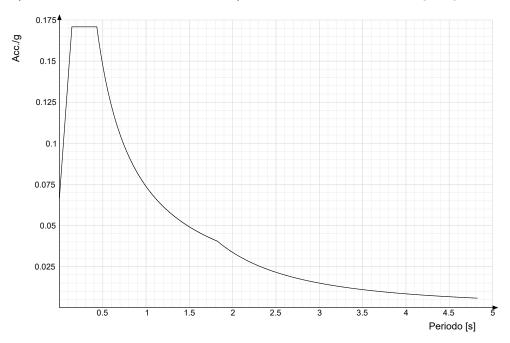
## **DATI DI DEFINIZIONE**

## Spettri D.M. 17-01-18

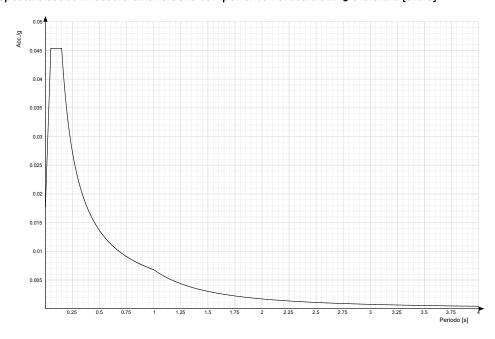
Acc./g: Accelerazione spettrale normalizzata ottenuta dividendo l'accelerazione spettrale per l'accelerazione di gravità.

Periodo: Periodo di vibrazione.

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

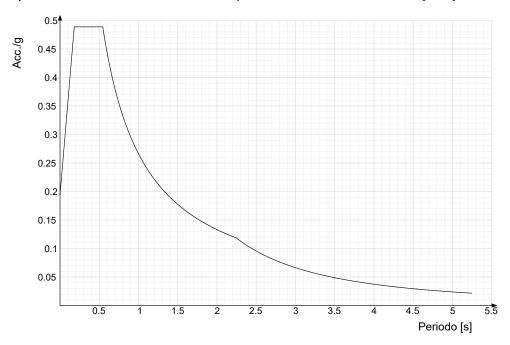


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

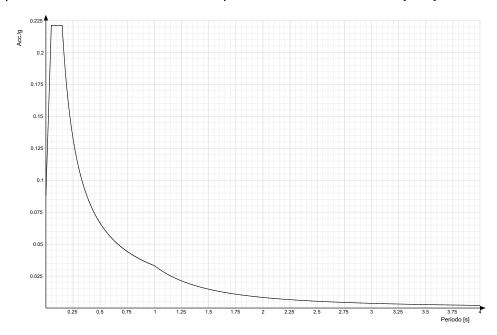




Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLV § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

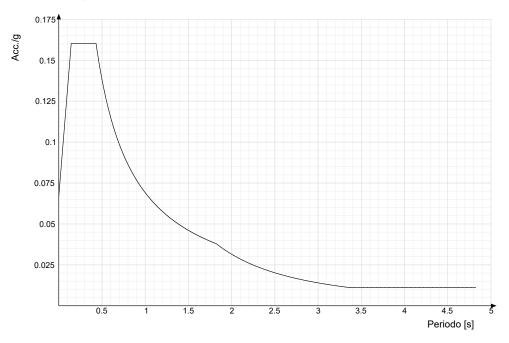


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

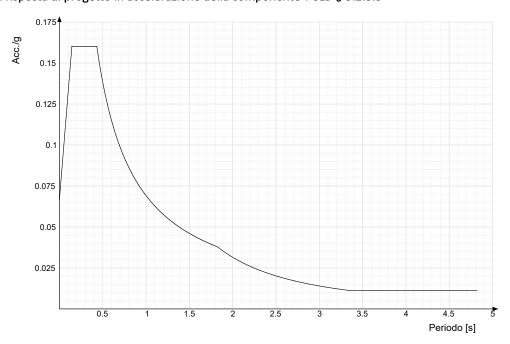




## Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5

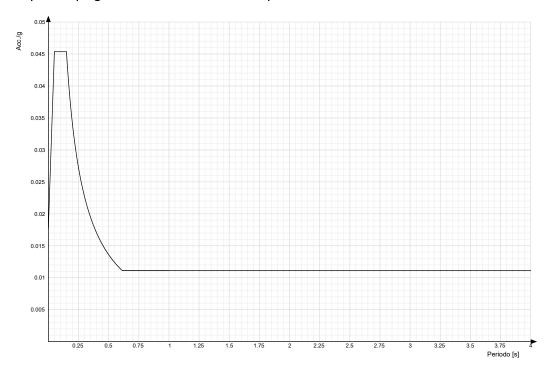


## Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5

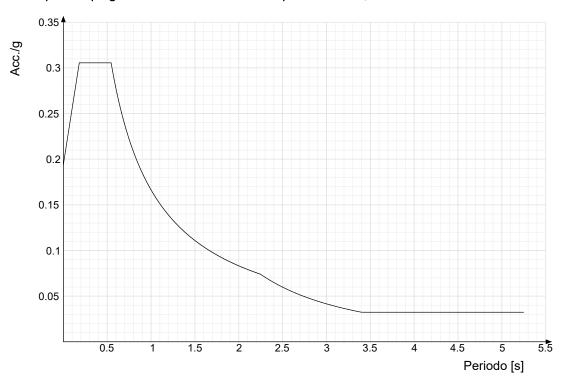




## Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5

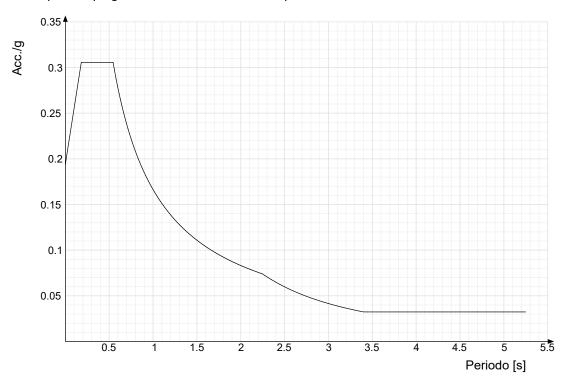


## Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5

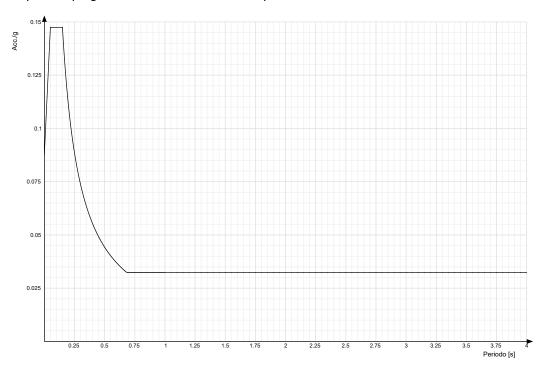




Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5



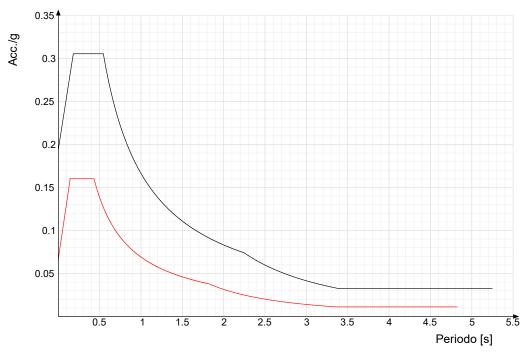
Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5



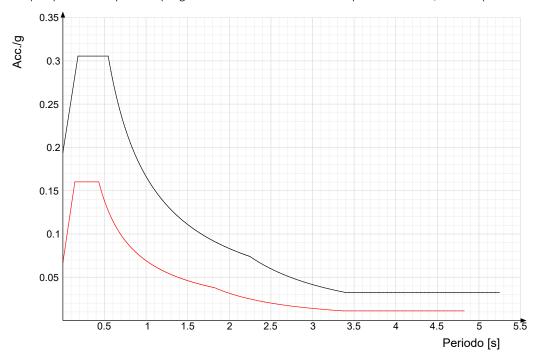


## Confronti spettri SLV-SLD

Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



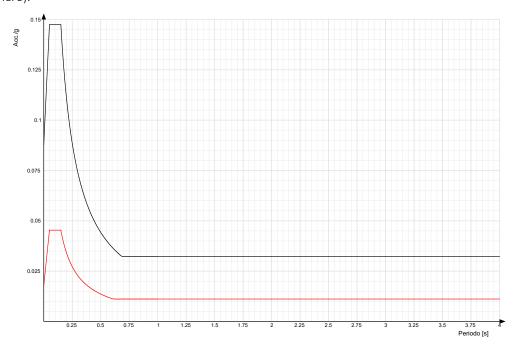
Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).







Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Relazione preliminare strutture



#### Preferenze di verifica

#### Normativa di verifica in uso

Norma di verifica D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Cemento armato Preferenze comuni di verifica C.A. D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

#### Normativa di verifica C.A.

ys (fattore di sicurezza parziale per l'acciaio) 1.15 yc (fattore di sicurezza parziale per il calcestruzzo) 1.5 Limite oc/fck in combinazione rara 0.6 Limite oc/fck in combinazione quasi permanente 0.45 Limite of/fyk in combinazione rara 0.8 Coefficiente di riduzione della  $\tau$  per cattiva aderenza 0.7 Dimensione limite fessure w1 §4.1.2.2.4 0.02 [cm] Dimensione limite fessure w2 §4.1.2.2.4 0.03 [cm] Dimensione limite fessure w3 §4.1.2.2.4 0.04 [cm]

Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili di strutture esistenti con

fattore q Si
Copriferro secondo EC2 No
acc elementi nuovi nelle combinazioni sismiche 0.85
acc elementi esistenti 0.85

#### Preferenze FEM

Dimensione massima ottimale mesh pareti (default) 30 [cm]
Dimensione massima ottimale mesh piastre (default) 30 [cm]
Dimensione massima ottimale suddivisioni archi finestre/porte (default) 30 [cm]

Tipo di mesh dei gusci (default)Quadrilateri o triangoliTipo di mesh imposta ai gusciSpecifico dell'elemento

Metodo P-Delta non utilizzato

Analisi buckling non utilizzata Rapporto spessore flessionale/membranale gusci muratura verticali 0.2

Spessori membranale e flessionale pareti XLAM da sole tavole verticali No Moltiplicatore rigidezza connettori pannelli pareti legno a diaframma 1 Tolleranza di parallelismo 4.99 [deg]

Tolleranza di unicità punti

Tolleranza generazione nodi di aste

1 [cm]

Tolleranza generazione nodi di aste

1 [cm]

Tolleranza di parallelismo in suddivisione aste

4.99 [deg]

Tolleranza generazione nodi di gusci

4 [cm]

Tolleranza eccentricità carichi concentrati

100 [cm]

Considera deformabilità a taglio negli elementi guscio

No

Modello elastico pareti in muratura

Gusci

Concentra masse pareti nei vertici

No

 Concentra masse pareti nei vertici
 No

 Segno risultati analisi spettrale
 Analisi statica

 Memoria utilizzabile dal solutore
 8000000

 Metodo di risoluzione della matrice
 Intel MKL PARDISO

Scrivi commenti nel file di input

Scrivi file di output in formato testo

Solidi colle e corpi ruvidi (default)

No

Solidi reali

Moltiplicatore rigidezza molla torsionale applicata ad aste di fondazione

Modello trave su suolo alla Winkler nel caso di modellazione lineare Equilibrio elastico

#### Moltiplicatori inerziali

*Tipologia*: tipo di entità a cui si riferiscono i moltiplicatori inerziali.

*J2*: moltiplicatore inerziale di J2. Il valore è adimensionale.

J3: moltiplicatore inerziale di J3. Il valore è adimensionale.

Jt. moltiplicatore inerziale di Jt. Il valore è adimensionale.

A: moltiplicatore dell'area della sezione. Il valore è adimensionale.

A2: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 2. Il valore è adimensionale.

A3: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 3. Il valore è adimensionale.

Conci rigidi: fattore di riduzione dei tronchi rigidi. Il valore è adimensionale.

Tipologia	J2	J3	Jt	Α	A2	A3	Conci rigidi
Trave C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Pilastro C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Trave di fondazione	1	1	0.01	1	1	1	0.5

Relazione preliminare strutture



#### Preferenze di analisi non lineare FEM

Metodo iterativo Secante Tolleranza iterazione 0.0001 Numero massimo iterazioni 50

#### Preferenze di analisi carichi superficiali

Detrazione peso proprio solai nelle zone di sovrapposizione non applicata Metodo di ripartizione a zone d'influenza

Percentuale carico calcolato a trave continua

Esegui smoothing diagrammi di carico applicata Tolleranza smoothing altezza trapezi 0.001 [daN/cm] Tolleranza smoothing altezza media trapezi 0.001 [daN/cm]

#### 6.1.8 Preferenze del suolo

Fondazioni non modellate e struttura bloccata alla base no Fondazioni bloccate orizzontalmente si Considera peso sismico delle fondazioni no Fondazioni superficiali e profonde su suolo elastoplastico

Coefficiente di sottofondo verticale per fondazioni superficiali (default) 2 [daN/cm³] Rapporto di coefficiente sottofondo orizzontale/verticale 0.5 Pressione verticale limite sul terreno per abbassamento (default) 8 [daN/cm<sup>2</sup>]

Pressione verticale limite sul terreno per innalzamento (default) 0.001 [daN/cm<sup>2</sup>] Metodo di calcolo della K verticale Vesic Metodo di calcolo della portanza e della pressione limite Vesic Terreno laterale di riporto da piano posa fondazioni (default) Ghiaia 3

200 [cm] Dimensione massima della discretizzazione del palo (default) Moltiplicatore coesione per pressione orizzontale limite nei pali 1 Moltiplicatore spinta passiva per pressione orizzontale pali

K punta palo (default) 4 [daN/cm³]

Pressione limite punta palo (default) 10 [daN/cm<sup>2</sup>] Pressione per verifica schiacciamento fondazioni superficiali 2 [daN/cm<sup>2</sup>]

Calcola cedimenti fondazioni superficiali

100 [cm] Spessore massimo strato 3000 [cm] Profondità massima Cedimento assoluto ammissibile 2 [cm] Cedimento differenziale ammissibile 2 [cm] Cedimento relativo ammissibile 2 [cm] Rapporto di inflessione F/L ammissibile 0.003333 Rotazione rigida ammissibile 0.191 [deg] Rotazione assoluta ammissibile 0.191 [deg] Distorsione positiva ammissibile 0.191 [deg]

Distorsione negativa ammissibile 0.095 [deg] Considera fondazioni compensate no Coefficiente di riduzione della a Max attesa 0.3

Condizione per la valutazione della spinta su pareti Lungo termine

Considera l'azione sismica del terreno anche su pareti sotto lo zero sismico Cedimento assoluto ammissibile 5 [cm] Cedimento medio ammissibile 5 [cm] Cedimento differenziale ammissibile 5 [cm] Rotazione rigida ammissibile 0.191 [deg] Trascura la coesione efficace in verifica allo scorrimento si

Considera inclinazione spinta del terreno contro pareti Esegui verifica a liquefazione nο

Metodo di verifica liquefazione Seed-Idriss (1982)

Coeff. di sicurezza minimo a liquefazione 1.3 Magnitudo scaling factor per liquefazione 1



#### **AZIONI E CARICHI**

#### Condizioni elementari di carico

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Nome breve: nome breve assegnato alla condizione elementare.

Durata: descrive la durata della condizione (necessario per strutture in legno).

ψ0: coefficiente moltiplicatore ψ0. Il valore è adimensionale.

 $\psi$ 1: coefficiente moltiplicatore  $\psi$ 1. Il valore è adimensionale.

ψ2: coefficiente moltiplicatore ψ2. Il valore è adimensionale.

Con segno: descrive se la condizione elementare ha la possibilità di variare di segno.

Descrizione	Nome breve	Durata	ψ0	ψ1	ψ2	Con segno
Pesi strutturali	Pesi	Permanente				
Permanenti portati	Port.	Permanente				
Variabile E	Variabile E	Media	1	0.9	0.8	
Vento	Vento	Media	0.6	0.2	0	
ΔΤ	ΔΤ	Media	0.6	0.5	0	No
Sisma X SLV	X SLV					
Sisma Y SLV	Y SLV					
Sisma Z SLV	Z SLV					
Eccentricità Y per sisma X	EY SLV					
SLV						
Eccentricità X per sisma Y	EX SLV					
SLV						
Sisma X SLD	X SLD					
Sisma Y SLD	Y SLD					
Sisma Z SLD	Z SLD					
Eccentricità Y per sisma X	EY SLD					
SLD						
Eccentricità X per sisma Y	EX SLD					
SLD						
Rig. Ux	R Ux					
Rig. Uy	R Uy					
Rig. Rz	R Rz					

#### Definizioni di carichi concentrati

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

*Valori*: valori associati alle condizioni di carico.

Condizione: condizione di carico a cui sono associati i valori.

*Descrizione*: nome assegnato alla condizione elementare.

*Fx*: componente X del carico concentrato. [daN]

Fy: componente Y del carico concentrato. [daN]

Fz: componente Z del carico concentrato. [daN]

Mx: componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse X. [daN\*cm]

My: componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse Y. [daN\*cm]

*Mz*: componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse Z. [daN\*cm]

## Cabina power station

Nome	Valori								
	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz		
	Descrizione								
Transformer	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0		
	Permanenti portati	0	0	-1625	0	0	0		
	Variabile E	0	0	0	0	0	0		
	Vento	0	0	0	0	0	0		

Relazione preliminare strutture



#### Definizioni di carichi lineari

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

Valori: valori associati alle condizioni di carico.

**Condizione**: condizione di carico a cui sono associati i valori. **Descrizione**: nome assegnato alla condizione elementare.

Fx i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fx f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fy i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fy f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fz i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Fz f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Mx i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [daN]

Mx f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [dan]

My i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

My f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

Mz i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

Mz f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

#### Cabina power station – Cabina ausiliari

Nome		Valori											
	Condizione	Fx i.	Fx f.	Fy i.	Fy f.	Fz i.	Fz f.	Mx i.	Mx f.	My i.	My f.	Mz i.	Mz f.
	Descrizione												
Vento compressione - y	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Variabile E	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Vento	0	0	2.1	2.1	0	0	0	0	0	0	0	0
Vento in depressione - y	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Variabile E	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Vento	0	0	1.4	1.4	0	0	0	0	0	0	0	0

#### Definizioni di carichi superficiali

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

Valori: valori associati alle condizioni di carico.

**Condizione**: condizione di carico a cui sono associati i valori. **Descrizione**: nome assegnato alla condizione elementare.

Valore: modulo del carico superficiale applicato alla superficie. [daN/cm²]

Applicazione: modalità con cui il carico è applicato alla superficie.

#### Cabina power station - Cabina ausiliari

Nome		Valori	
	Condizione	Valore	Applicazione
	Descrizione		
Container	Pesi strutturali	0	Verticale
	Permanenti portati	0.07	Verticale
	Variabile E	0.04	Verticale
	Vento	0	Verticale
Transformer oil	Pesi strutturali	0	Verticale
	Permanenti portati	0.03	Verticale
	Variabile E	0	Verticale



Relazione preliminare strutture

Nome		Valori						
	Condizione	Condizione Valore Applicazione						
	Descrizione							
	Vento	0	Verticale					





## **QUOTE**

#### Livelli

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al livello.

Descrizione: nome assegnato al livello.

Quota: quota superiore espressa nel sistema di riferimento assoluto. [cm]

**Spessore**: spessore del livello. [cm]

#### Cabina power station

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Cabina ausiliari

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Tronchi

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al tronco.

*Descrizione*: nome assegnato al tronco.

**Quota 1**: riferimento della prima quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

**Quota 2**: riferimento della seconda quota di definizione del tronco. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

#### Cabina power station

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
T1	Fondazione - Piano posa	Fondazione	Piano posa container
	container		

#### Cabina ausiliari

Descrizione breve	Descrizione	Quota 1	Quota 2
T1	Fondazione - Piano posa	Fondazione	Piano posa container
	container		

Relazione preliminare strutture



#### **MATERIALI**

#### Materiali c.a.

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Rck: resistenza caratteristica cubica; valore medio nel caso di edificio esistente. [daN/cm²]

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

*v*: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

v. peso specifico del materiale. [daN/cm³]

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

#### Cabina power station – Cabina ausiliari

Descrizione	Rck	E	G	V	γ	α
C28/35	350	325881	Default (148127.76)	0.1	0.0025	0.00001

#### Curve di materiali c.a.

Descrizione: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Curva*: curva caratteristica. *Reaz.traz.*: reagisce a trazione.

Comp.frag.: ha comportamento fragile.

*E.compr.*: modulo di elasticità a compressione. [daN/cm<sup>2</sup>]

*Incr.compr.*: incrudimento di compressione. Il valore è adimensionale.

**EpsEc**:  $\varepsilon$  elastico a compressione. Il valore è adimensionale. **EpsUc**:  $\varepsilon$  ultimo a compressione. Il valore è adimensionale.

*E.traz.*: modulo di elasticità a trazione. [daN/cm²]

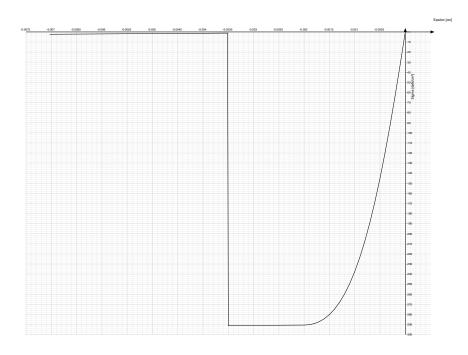
*Incr.traz.*: incrudimento di trazione. Il valore è adimensionale.

**EpsEt**:  $\varepsilon$  elastico a trazione. Il valore è adimensionale. **EpsUt**:  $\varepsilon$  ultimo a trazione. Il valore è adimensionale.

## <u>Cabina power station – Cabina ausiliari</u>

Descrizione		Curva								
	Reaz.traz.	Comp.frag.	E.compr.	Incr.compr.	EpsEc	EpsUc	E.traz.	Incr.traz.	EpsEt	EpsUt
C28/35	No	Si	325881.08	0.001	- 0.002	- 0.0035	325881.08	0.001	0.0000609	0.000067





#### Armature

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

fyk: resistenza caratteristica. [daN/cm²]

σamm.: tensione ammissibile. [daN/cm²]

*Tipo*: tipo di barra.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

**γ**: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

*v*: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Livello di conoscenza: indica se il materiale è nuovo o esistente, e in tal caso il livello di conoscenza secondo Circ.617 02/02/09 §C8A. Informazione impiegata solo in analisi D.M. 14-01-08 (N.T.C.) e D.M. 17-01-18 (N.T.C.).

Descrizione	fyk	σamm.	Tipo	E	γ	V	α	Livello di conoscenza
B450C	4500	2550	Aderenza migliorata	2060000	0.00785	0.3	0.000012	Nuovo



## ALLEGATO 06 - VERIFICHE BASAMENTI CABINE



#### **VERIFICHE**

#### **VERIFICHE PARETI C.A.**

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN] ove non espressamente specificato.

Descrizione breve: nome sintetico assegnato al livello.

Descrizione: nome assegnato al livello.

Quota: quota superiore espressa nel sistema di riferimento assoluto. [cm]

Spessore: spessore del livello. [cm]

Descrizione: descrizione della sezione di verifica.

Dir.: direzione della sezione di verifica.

Base: base della sezione. [cm]

Altezza: altezza della sezione. [cm]

As, sup: area di acciaio efficace superiore. [cm]

As,inf. area di acciaio efficace inferiore. [cm]

*c,sup*: copriferro medio superiore. [cm]

c,inf. copriferro medio inferiore. [cm]

Comb.: combinazione di verifica.

**MEd**: momento agente. [daN\*cm]

**NEd**: sforzo normale agente, positivo se di trazione. [daN]

**MRd**: momento resistente. [daN\*cm]

**NRd**: sforzo normale resistente, positivo se di trazione. [daN]

*c.s.*: coefficiente di sicurezza. *Verifica*: stato di verifica.

d: altezza utile. [cm]

bw: minima larghezza anima. [cm]

Armatura a taglio: necessità di armatura a taglio.

Asw/s: rapporto tra l'area dell'armatura trasversale e l'interasse tra due armature consecutive.

**VEd**: taglio agente. [daN]

*Vrd,c*: resistenza di calcolo a taglio per elementi privi di armature trasversali. [daN]

Vrcd: valore resistente di calcolo a taglio compressione del calcestruzzo d'anima. [daN]

*Vrsd*: valore resistente di calcolo a taglio trazione dell'armatura trasversale. [daN]

VRd: resistenza a taglio. [daN]

 $cotg(\theta)$ : cotangente dell'angolo dei puntoni rispetto all'asse.

Asl: area armatura longitudinale. [cm²]

Sezione fessurata: sezione fessurata.

σc: tensione del calcestruzzo. [daN/cm²]

σc limite: tensione limite del calcestruzzo. [daN/cm²]

*Es/Ec*: coefficiente di omogenizzazione.

σf. tensione dell'armatura. [daN/cm²]

of limite: tensione limite dell'armatura. [daN/cm²]

Spessore: spessore della parete in corrispondenza della barra. [cm]

**𝑉**: diametro barra. [cm]

*Ф max*: diametro massimo ammissibile. [cm]

Passo: passo massimo delle barre. [cm]

Passo max.: passo massimo delle barre ammissibile da norma. [cm]

Ac: area sezione. [cm²]

**As,eff**: area efficace delle barre presenti nella sezione. [cm²]

As,min: area minima richiesta. [cm²]

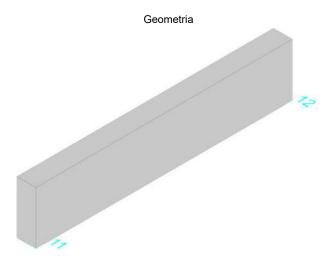
**% min**: percentuale minima di area da prevedere.



#### **BASAMENTO CABINA POWER STATION**

#### Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400

Livelli significativi

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

#### Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1572 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1569 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1575 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1566 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1578 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1460 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1500 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1463 Prosp.A	Orizzontale	78.33	25	4.52	4.52	7.93	7.93
1491 Prosp.A	Orizzontale	78.33	25	4.52	4.52	7.93	7.93
1466 Prosp.A	Orizzontale	100	25	6.79	6.79	7.89	7.89

## Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1572 Prosp.A	Verticale	SLU 18	-1041	992	-25662	24466	24.651	Si
1569 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-976	996	-24106	24600	24.6875	Si
1575 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-965	996	-23851	24616	24.7043	Si
1566 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-1265	928	-32597	23903	25.758	Si
1578 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-1257	928	-32400	23927	25.7843	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1572 Prosp.A	Verticale	SLD 7	-929	628	-35068	23702	37.7418	Si
1569 Prosp.A	Verticale	SLD 7	-1136	604	-43256	23020	38.0826	Si
1575 Prosp.A	Verticale	SLD 5	-1128	604	-43012	23052	38.1356	Si
1566 Prosp.A	Verticale	SLD 3	-1361	559	-53900	22143	39.5923	Si
1578 Prosp.A	Verticale	SLD 1	-1355	559	-53690	22160	39.6242	Si

## Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	þ	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1500	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 3	75	-59	-4232	4861	24856	0	4861	2.5	3.393	64.5079	Si
Prosp.A				necessaria													
1547	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 3	75	-87	-2616	4864	24859	0	4864	2.5	2.771	64.5453	Si
Prosp.A				necessaria													
1460	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 1	75	-60	-4231	4861	24856	0	4861	2.5	3.393	64.5642	Si
Prosp.A				necessaria													
1507	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 1	75	-87	-2617	4864	24859	0	4864	2.5	2.771	64.6015	Si
Prosp.A				necessaria													





Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1485	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 3	138	-594	-7374	9872	50276	0	9872	2.5	5.655	71.5494	Si
Prosp.A				necessaria													

# Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1500	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 3	39	-150	-2655	4871	24865	0	4871	2.5	3.393	123.8289	Si
Prosp.A				necessaria													
1547	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 3	39	-176	-1843	4873	24868	0	4873	2.5	2.771	123.8974	Si
Prosp.A				necessaria													
1460	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 1	39	-150	-2655	4871	24865	0	4871	2.5	3.393	124.0399	Si
Prosp.A				necessaria													
1507	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 1	39	-176	-1844	4873	24868	0	4873	2.5	2.771	124.1084	Si
Prosp.A				necessaria													
1485	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 3	74	-587	-4553	9871	50275	0	9871	2.5	5.655	133.7208	Si
Prosp.A				necessaria													

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1460 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	-1646	-274	No	-0.5	149.4	15	293.7724	Si
1500 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	-1646	-273	No	-0.5	149.4	15	294.1125	Si
1463 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	-2473	-439	No	-0.5	149.4	15	296.0672	Si
1491 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	-2471	-439	No	-0.5	149.4	15	296.3577	Si
1466 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	-2960	-568	No	-0.5	149.4	15	307.9357	Si

# Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	σf limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1572	Verticale	SLE RA 3	-811	654	No	8.3	3600	15	433.4305	Si
Prosp.A										
1569	Verticale	SLE RA 3	-903	643	No	8.3	3600	15	433.7831	Si
Prosp.A										
1575	Verticale	SLE RA 4	-654	667	No	8.2	3600	15	436.9697	Si
Prosp.A										
1566	Verticale	SLE RA 4	-858	620	No	8	3600	15	450.5119	Si
Prosp.A										
1578	Verticale	SLE RA 4	-852	620	No	8	3600	15	451.0066	Si
Prosp.A										

# Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

		_			
Descrizione	Dir.	Spessore	Ф	Φ max	Verifica
1460 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1519 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1519 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1522 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1522 Prosp.A	Verticale	2.5	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

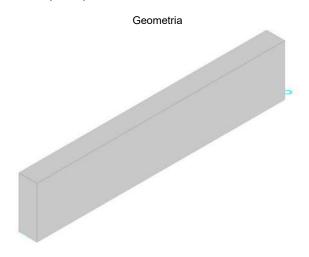
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1460 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1519 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1519 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1522 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1522 Prosp.A	Verticale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1516 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1519 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1522 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1525 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1526 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400 **Livelli significativi** 

Descrizione breve	Descrizione breve Descrizione		Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

#### Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1480 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1473 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1476 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1470 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1483 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1494 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1454 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1564 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1576 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1573 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1539 Prosp.A	Verticale	70	25	4.02	4.02	6.6	6.6
1585 Prosp.A	Verticale	50	25	3.15	3.15	6.6	6.6
1492 Prosp.A	Verticale	66.67	25	3.71	3.71	6.6	6.6

## Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1480 Prosp.A	Orizzontale	SLU 7	-9405	-19	-510135	-1040	54.2388	Si
1473 Prosp.A	Orizzontale	SLU 6	-9120	-13	-507077	-734	55.6003	Si
1476 Prosp.A	Orizzontale	SLU 7	-9270	-29	-516104	-1636	55.6769	Si
1470 Prosp.A	Orizzontale	SLV 1	-10012	-145	-582944	-8449	58.2272	Si
1483 Prosp.A	Orizzontale	SLV 3	-10001	-150	-586213	-8788	58.6164	Si

## Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

			_					
Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1473 Prosp.A	Orizzontale	SLD 1	-7139	-137	-614474	-11759	86.0746	Si
1480 Prosp.A	Orizzontale	SLD 3	-7129	-139	-617183	-12046	86.5775	Si
1476 Prosp.A	Orizzontale	SLD 1	-7128	-149	-627143	-13107	87.9778	Si
1470 Prosp.A	Orizzontale	SLD 1	-6912	-151	-634367	-13878	91.7759	Si
1483 Prosp.A	Orizzontale	SLD 3	-6903	-156	-639671	-14448	92.6687	Si

# Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1470	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 3	220	-246	-9747	9836	50238	0	9836	2.5	5.655	44.7187	Si
Prosp.A				necessaria													
1483	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 1	214	-254	-9744	9837	50239	0	9837	2.5	5.655	45.8825	Si
Prosp.A				necessaria													
1473	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 3	201	-247	-9777	9836	50238	0	9836	2.5	5.655	49.0223	Si
Prosp.A				necessaria													
1480	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 1	199	-249	-9774	9837	50239	0	9837	2.5	5.655	49.4741	Si
Prosp.A				necessaria													
1476	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 3	180	-279	-9899	9840	50242	0	9840	2.5	5.655	54.7194	Si
Prosp.A				necessaria													





# Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1470	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 3	157	-252	-7105	9837	50239	0	9837	2.5	5.655	62.5133	Si
Prosp.A				necessaria													
1483	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 1	152	-260	-7103	9838	50240	0	9838	2.5	5.655	64.795	Si
Prosp.A				necessaria													
1473	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 3	148	-169	-6274	9828	50230	0	9828	2.5	5.655	66.4731	Si
Prosp.A				necessaria													
1480	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 1	146	-172	-6275	9829	50230	0	9829	2.5	5.655	67.2284	Si
Prosp.A				necessaria													
1476	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 3	129	-213	-6540	9833	50235	0	9833	2.5	5.655	76.2118	Si
Prosp.A				necessaria													

## Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1494	Orizzontale	SLE QP 2	3195	-319	No	-0.8	149.4	15	179.9473	Si
Prosp.A										
1454	Orizzontale	SLE QP 2	3168	-323	No	-0.8	149.4	15	180.3099	Si
Prosp.A										
1564	Verticale	SLE QP 1	-2370	-478	No	-0.8	149.4	15	190.3589	Si
Prosp.A										
1576	Verticale	SLE QP 1	-2368	-473	No	-0.8	149.4	15	191.2456	Si
Prosp.A										
1573	Verticale	SLE QP 1	-2071	-505	No	-0.8	149.4	15	199.0524	Si
Prosp.A										

#### Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

				-						
Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	of limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1539 Prosp.A	Verticale	SLE RA 2	3370	-46	No	2.8	3600	15	1304.0177	Si
1480 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 2	-6077	-101	No	2.6	3600	15	1369.5265	Si
1585 Prosp.A	Verticale	SLE RA 3	1930	9	No	2.6	3600	15	1382.9354	Si
1492 Prosp.A	Verticale	SLE RA 2	3232	-68	No	2.6	3600	15	1393.7183	Si
1473 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 1	-5887	-97	No	2.6	3600	15	1410.6854	Si

## Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1454 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1517 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1517 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1520 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1520 Prosp.A	Verticale	2.5	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

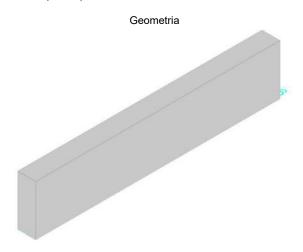
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1454 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1517 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1517 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1520 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1520 Prosp.A	Verticale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1514 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1517 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1520 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1523 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1533 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400

## Livelli significativi

Descrizione breve	Descrizione breve Descrizione		Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

## Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1457 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1577 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1565 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1580 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1574 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1497 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1462 Prosp.A	Verticale	66.67	25	3.71	3.71	6.6	6.6
1509 Prosp.A	Verticale	70	25	4.02	4.02	6.6	6.6
1493 Prosp.A	Verticale	66.67	25	3.71	3.71	6.6	6.6
1468 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1484 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1471 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1487 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1474 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8

#### Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	SLU 19	4285	796	98797	18347	23.059	Si
1577 Prosp.A	Verticale	SLU 18	4439	634	117343	16747	26.4328	Si
1565 Prosp.A	Verticale	SLU 19	4504	605	121747	16357	27.0299	Si
1580 Prosp.A	Verticale	SLU 18	3967	651	107291	17619	27.0453	Si
1574 Prosp.A	Verticale	SLU 14	1949	813	53237	22195	27.3168	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1497 Prosp.A	Orizzontale	SLD 15	3604	578	109047	17472	30.2541	Si
1457 Prosp.A	Orizzontale	SLD 13	3581	546	112548	17165	31.4299	Si
1462 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-4287	418	-160302	15624	37.3917	Si
1509 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-4317	465	-164346	17710	38.0651	Si
1493 Prosp.A	Verticale	SLD 11	-4148	411	-159001	15738	38.3319	Si

# Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1471	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 15	-280	-477	14849	9860	50263	0	9860	2.5	5.655	35.1869	Si
Prosp.A				necessaria													
1484	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 13	-278	-482	14866	9861	50264	0	9861	2.5	5.655	35.5065	Si
Prosp.A				necessaria													
1468	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 15	-268	-588	14615	9872	50275	0	9872	2.5	5.655	36.8466	Si
Prosp.A				necessaria													
1487	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 13	-268	-591	14700	9872	50275	0	9872	2.5	5.655	36.8664	Si
Prosp.A				necessaria													
1462	Verticale	18.4	66.7	Non	0	SLV 15	171	170	-6610	6997	35810	0	6997	2.5	3.711	40.9375	Si
Prosp.A				necessaria													1





# Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd.c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio						.,.				3 3 3 ( )			
1471	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 15	-198	-477	10726	9860	50263	0	9860	2.5	5.655	49.8034	Si
Prosp.A				necessaria													
1484	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 13	-195	-483	10750	9861	50264	0	9861	2.5	5.655	50.5119	Si
Prosp.A				necessaria													
1462	Verticale	18.4	66.7	Non	0	SLD 15	130	233	-5159	6997	35810	0	6997	2.5	3.711	53.6287	Si
Prosp.A				necessaria													
1468	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 15	-180	-582	10494	9871	50274	0	9871	2.5	5.655	54.7038	Si
Prosp.A				necessaria													
1493	Verticale	18.4	66.7	Non	0	SLD 13	-128	226	-4953	6997	35810	0	6997	2.5	3.711	54.8155	Si
Prosp.A			1	necessaria			ĺ										

# Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1468	Orizzontale	SLE QP 2	7733	-579	No	-0.9	149.4	15	159.2076	Si
Prosp.A										
1484	Orizzontale	SLE QP 2	7991	-484	No	-0.9	149.4	15	161.1562	Si
Prosp.A										
1471	Orizzontale	SLE QP 2	7962	-478	No	-0.9	149.4	15	162.0432	Si
Prosp.A										
1487	Orizzontale	SLE QP 2	7156	-571	No	-0.9	149.4	15	169.437	Si
Prosp.A										
1474	Orizzontale	SLE QP 2	7466	-473	No	-0.9	149.4	15	170.961	Si
Prosp.A										

#### Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	σf limite	Es/Ec	c.s.	Verifica		
1457	Orizzontale	SLE RA 4	2900	555	No	9.2	3600	15	391.4773	Si		
Prosp.A												
1577	Verticale	SLE RA 3	2971	445	No	8.8	3600	15	410.5558	Si		
Prosp.A												
1565	Verticale	SLE RA 4	3015	426	No	8.6	3600	15	418.0167	Si		
Prosp.A												
1580	Verticale	SLE RA 3	2662	453	No	8.5	3600	15	425.6199	Si		
Prosp.A												
1574	Verticale	SLE RA 4	2422	471	No	8.4	3600	15	431.1008	Si		
Prosp.A												

# Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1518 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1518 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1521 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1521 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

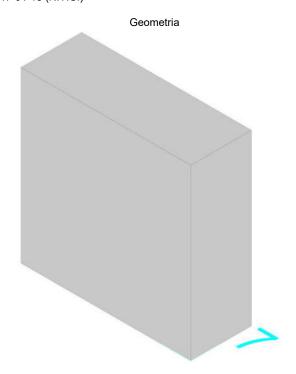
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1518 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1518 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1521 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1521 Prosp.A	Verticale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1515 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1518 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1521 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1524 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1534 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400 Livelli significativi

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

## Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1457 Prosp.A	Orizzontale	70	25	4.52	4.52	8.06	8.06
1551 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1456 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1504 Prosp.A	Verticale	70	25	4.52	4.52	6.6	6.6
1458 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1503 Prosp.A	Orizzontale	50	25	2.77	2.77	7.98	7.98
1505 Prosp.A	Orizzontale	50	25	2.77	2.77	7.98	7.98

#### Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	SLU 19	-7347	-4349	-504694	-298791	68.6983	Si
1551 Prosp.A	Verticale	SLV 9	7346	-441	536666	-32248	73.0529	Si
1456 Prosp.A	Orizzontale	SLU 19	-5912	-2264	-518915	-198719	87.7698	Si
1504 Prosp.A	Verticale	SLV 13	8068	-509	758367	-47842	93.9944	Si
1458 Prosp.A	Orizzontale	SLU 18	-5455	-1834	-568373	-191050	104.1987	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	SLD 5	-4634	-3040	-455507	-298791	98.2904	Si
1551 Prosp.A	Verticale	SLD 9	5670	-417	627965	-46219	110.7575	Si
1456 Prosp.A	Orizzontale	SLD 1	-3908	-1690	-474107	-205040	121.3152	Si
1458 Prosp.A	Orizzontale	SLD 13	-3352	-1444	-475499	-204848	141.8531	Si
1504 Prosp.A	Verticale	SLD 13	6412	-530	950137	-78475	148.186	Si

#### Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1458	Orizzontale	17	50	Non	0	SLU 19	391	-1914	-4910	5051	25052	0	5051	2.5	3.393	12.9185	Si
Prosp.A				necessaria													
1457	Orizzontale	16.9	70	Non	0	SLU 19	519	-4349	-7347	7204	35067	0	7204	2.5	4.524	13.8738	Si
Prosp.A				necessaria													
1456	Orizzontale	17	50	Non	0	SLU 19	254	-2264	-5912	5087	25089	0	5087	2.5	3.393	20.003	Si
Prosp.A				necessaria													





Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1551	Verticale	18.4	50	Non	0	SLV 9	-195	-441	7346	5296	26908	0	5296	2.5	3.393	27.2169	Si
Prosp.A				necessaria													
1504	Verticale	18.4	70	Non	0	SLV 9	-251	-585	8391	7411	37668	0	7411	2.5	4.524	29.5125	Si
Prosp.A				necessaria													

## Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1458	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 13	283	-1444	-3352	5003	25002	0	5003	2.5	3.393	17.6873	Si
Prosp.A				necessaria													
1457	Orizzontale	16.9	70	Non	0	SLD 5	360	-3040	-4634	7071	34929	0	7071	2.5	4.524	19.6302	Si
Prosp.A				necessaria													
1456	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 1	193	-1690	-3908	5028	25028	0	5028	2.5	3.393	26.0403	Si
Prosp.A				necessaria													
1551	Verticale	18.4	50	Non	0	SLD 9	-143	-417	5670	5294	26905	0	5294	2.5	3.393	37.0486	Si
Prosp.A				necessaria													
1504	Verticale	18.4	70	Non	0	SLD 9	-195	-560	6544	7409	37665	0	7409	2.5	4.524	38.0633	Si
Prosp.A				necessaria													

## Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1457	Orizzontale	SLE QP 2	-5034	-2921	No	-2.2	149.4	15	67.3057	Si
Prosp.A										
1456	Orizzontale	SLE QP 2	-4047	-1512	No	-1.9	149.4	15	79.8243	Si
Prosp.A										
1457	Orizzontale	SLE RA 3	-5548	-2924	No	-2.3	199.2	15	86.9923	Si
Prosp.A										
1458	Orizzontale	SLE QP 2	-3385	-1284	No	-1.6	149.4	15	94.5691	Si
Prosp.A										
1456	Orizzontale	SLE RA 3	-4337	-1519	No	-1.9	199.2	15	103.1843	Si
Prosp.A										

## Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	σf limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1456 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 2	-3269	-744	No	-4.8	3600	15	746.0074	Si
1457 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 2	-4775	-1053	No	-4.8	3600	15	751.3032	Si
1458 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 2	-3273	-610	No	-3.3	3600	15	1077.8243	Si
1503 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 1	-301	-279	No	-2.8	3600	15	1276.8555	Si
1505 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 2	247	-263	No	-2.7	3600	15	1335.1758	Si

# Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1456 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1457 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1457 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1458 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1503 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

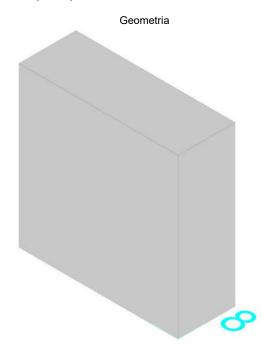
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1457 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1457 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1504 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1504 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1551 Prosp.A	Verticale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1504 Prosp.A	Orizzontale	1750	7.39	3.5	0.2	Si
1503 Prosp.A	Orizzontale	1250	5.54	2.5	0.2	Si
1505 Prosp.A	Orizzontale	1250	5.54	2.5	0.2	Si
1457 Prosp.A	Orizzontale	1750	9.05	3.5	0.2	Si
1504 Prosp.A	Verticale	1750	9.05	3.5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400 **Livelli significativi** 

Descrizione preve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

#### Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1497 Prosp.A	Orizzontale	70	25	4.52	4.52	8.06	8.06
1591 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1496 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1544 Prosp.A	Verticale	70	25	4.52	4.52	6.6	6.6
1498 Prosp.A	Orizzontale	50	25	3.39	3.39	7.98	7.98
1545 Prosp.A	Orizzontale	50	25	2.77	2.77	7.98	7.98
1544 Prosp.A	Orizzontale	70	25	3.69	3.69	8.06	8.06

## Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1497 Prosp.A	Orizzontale	SLU 18	7254	-4514	480170	-298791	66.198	Si
1591 Prosp.A	Verticale	SLV 11	-7444	-440	-530458	-31342	71.2616	Si
1496 Prosp.A	Orizzontale	SLU 18	5999	-2348	510747	-199913	85.1348	Si
1544 Prosp.A	Verticale	SLV 15	-8210	-512	-752264	-46948	91.6261	Si
1498 Prosp.A	Orizzontale	SLU 18	4752	-2023	479827	-204258	100.9718	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1497 Prosp.A	Orizzontale	SLD 7	4867	-3069	473905	-298791	97.3636	Si
1591 Prosp.A	Verticale	SLD 11	-5768	-416	-617156	-44486	106.9996	Si
1496 Prosp.A	Orizzontale	SLD 3	4129	-1713	489245	-202959	118.483	Si
1498 Prosp.A	Orizzontale	SLD 15	3446	-1467	479896	-204252	139.2429	Si
1544 Prosp.A	Verticale	SLD 15	-6571	-533	-935235	-75852	142.3269	Si

# Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

	ge e=			,	,												
Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1498	Orizzontale	17	50	Non	-	SLU 18	-417	-2023	4752	5062	25063	0	5062	2.5	3.393	12.1357	Si
Prosp.A				necessaria													
1497	Orizzontale	16.9	70	Non	0	SLU 18	-567	-4514	7254	7221	35084	0	7221	2.5	4.524	12.7438	Si
Prosp.A				necessaria													
1496	Orizzontale	17	50	Non	0	SLU 18	-293	-2348	5999	5095	25098	0	5095	2.5	3.393	17.4141	Si
Prosp.A				necessaria													İ
1591	Verticale	18.4	50	Non	0	SLU 18	198	-606	-7928	5315	26927	0	5315	2.5	3.393	26.8148	Si
Prosp.A				necessaria	l			ĺ	ĺ		ĺ			ĺ			1 '





Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1544	Verticale	18.4	70	Non	0	SLU 18	274	-828	-9277	7438	37695	0	7438	2.5	4.524	27.1837	Si
Prosp.A				necessaria		1		l									

# Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1498	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 15	-289	-1467	3446	5005	25005	0	5005	2.5	3.393	17.3116	Si
Prosp.A				necessaria													
1497	Orizzontale	16.9	70	Non	0	SLD 7	-378	-3069	4867	7074	34932	0	7074	2.5	4.524	18.7085	Si
Prosp.A				necessaria													
1496	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 3	-210	-1713	4129	5030	25031	0	5030	2.5	3.393	23.9818	Si
Prosp.A				necessaria													
1591	Verticale	18.4	50	Non	0	SLD 11	145	-416	-5768	5294	26905	0	5294	2.5	3.393	36.4226	Si
Prosp.A				necessaria													
1544	Verticale	18.4	70	Non	0	SLD 11	198	-563	-6715	7409	37665	0	7409	2.5	4.524	37.3589	Si
Prosp.A				necessaria													

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1497 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	5232	-2949	No	-2.3	149.4	15	66.0838	Si
1496 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	4231	-1532	No	-1.9	149.4	15	77.7841	Si
1497 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 3	5049	-3125	No	-2.3	199.2	15	85.5041	Si
1498 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	3491	-1309	No	-1.6	149.4	15	92.3249	Si
1496 Prosp.A	Orizzontale	SLE RA 3	4171	-1616	No	-2	199.2	15	101.0303	Si

# Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	of limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1497	Orizzontale	SLE RA 1	4348	-1100	No	-5.5	3600	15	656.2321	Si
Prosp.A										
1496	Orizzontale	SLE RA 1	3085	-775	No	-5.4	3600	15	671.6848	Si
Prosp.A										
1498	Orizzontale	SLE RA 1	2828	-647	No	-4.2	3600	15	854.5451	Si
Prosp.A										
1545	Orizzontale	SLE RA 1	-563	-386	No	-3.7	3600	15	961.4183	Si
Prosp.A										
1544	Orizzontale	SLE RA 1	-563	-386	No	-2.7	3600	15	1341.8118	Si
Prosp.A										

## Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

		_			
Descrizione	Dir.	Spessore	Ф	Φ max	Verifica
1496 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1497 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1497 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1498 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1543 Prosp.A	Orizzontale	2.5	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1497 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1497 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1544 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1544 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1591 Prosp.A	Verticale	20	30	Si

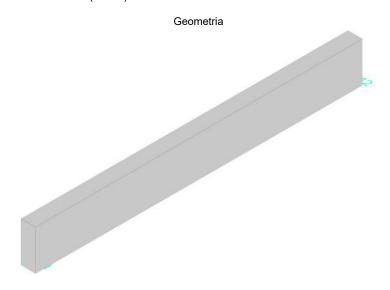
Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1544 Prosp.A	Orizzontale	1750	7.39	3.5	0.2	Si
1543 Prosp.A	Orizzontale	1250	5.54	2.5	0.2	Si
1545 Prosp.A	Orizzontale	1250	5.54	2.5	0.2	Si
1497 Prosp.A	Orizzontale	1750	9.05	3.5	0.2	Si
1544 Prosp.A	Verticale	1750	9.05	3.5	0.2	Si



## **BASAMENTO CABINA AUSILIARI**

# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400

#### Livelli significativi

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

## Verifiche nei nodi

#### Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1779 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1776 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1782 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1773 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1785 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1631 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1634 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1628 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1637 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1625 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8

## Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1779 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-12520	3505	-73326	20525	5.8567	Si
1776 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-12201	3505	-71835	20638	5.8878	Si
1782 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-12596	3397	-75445	20348	5.9896	Si
1773 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-11607	3375	-71203	20706	6.1345	Si
1785 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-12451	3200	-78235	20105	6.2835	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1776 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-8261	2387	-71543	20671	8.66	Si
1779 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-8424	2368	-73087	20541	8.6759	Si
1773 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-7927	2324	-70725	20732	8.9216	Si
1782 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-8436	2281	-75301	20358	8.9264	Si
1785 Prosp.A	Verticale	SLD 9	-8015	2137	-76074	20282	9.491	Si

# Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1614	Orizzontale	17	50	Non	0	SLU 8	-229	79	-9175	4855	24850	0	4855	2.5	3.393	21.2068	Si
Prosp.A				necessaria													
1686	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 1	203	22	-6916	4855	24850	0	4855	2.5	2.771	23.9362	Si
Prosp.A				necessaria													





Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1688	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLV 1	279	-114	-10088	7836	40059	0	7836	2.5	3.695	28.0484	Si
Prosp.A				necessaria													
1616	Orizzontale	17.1	80.2	Non	0	SLV 1	277	-63	-15856	7813	39961	0	7813	2.5	4.524	28.157	Si
Prosp.A				necessaria													
1622	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 1	336	-929	-16037	9907	50311	0	9907	2.5	5.655	29.5259	Si
Prosp.A				necessaria													

## Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1614	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 7	-142	50	-5138	4855	24850	0	4855	2.5	3.393	34.1817	Si
Prosp.A				necessaria													
1686	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 1	121	-189	-4303	4875	24870	0	4875	2.5	2.771	40.3656	Si
Prosp.A				necessaria													
1622	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 1	226	-916	-12839	9905	50310	0	9905	2.5	5.655	43.7375	Si
Prosp.A				necessaria													
1688	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLD 1	171	-312	-6132	7857	40080	0	7857	2.5	3.695	45.884	Si
Prosp.A				necessaria													
1616	Orizzontale	17.1	80.2	Non	0	SLD 1	170	-260	-11101	7833	39982	0	7833	2.5	4.524	46.0847	Si
Prosp.A				necessaria													

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1631	Orizzontale	SLE QP 2	-17321	-768	No	-1.9	149.4	15	78.4694	Si
Prosp.A										
1634	Orizzontale	SLE QP 2	-17422	-710	No	-1.9	149.4	15	78.9844	Si
Prosp.A										
1628	Orizzontale	SLE QP 2	-16791	-828	No	-1.9	149.4	15	79.6025	Si
Prosp.A										
1637	Orizzontale	SLE QP 2	-17181	-657	No	-1.8	149.4	15	80.7899	Si
Prosp.A										
1625	Orizzontale	SLE QP 2	-15741	-883	No	-1.8	149.4	15	83.0076	Si
Prosp.A										

## Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	σf limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1779	Verticale	SLE RA 4	-8347	2350	No	36.8	3600	15	97.7157	Si
Prosp.A										
1776	Verticale	SLE RA 4	-8131	2350	No	36.6	3600	15	98.4829	Si
Prosp.A										
1782	Verticale	SLE RA 4	-8402	2279	No	36.1	3600	15	99.6523	Si
Prosp.A										
1773	Verticale	SLE RA 4	-7731	2261	No	35.1	3600	15	102.6782	Si
Prosp.A										
1785	Verticale	SLE RA 4	-8309	2148	No	34.5	3600	15	104.208	Si
Prosp.A										

# Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1614 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1730 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1727 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1727 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1724 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

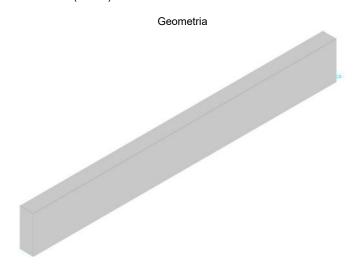
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1697 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1727 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1727 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1724 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1724 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si

	•		_			
Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1724 Prosp.A	Orizzontale	2500	8.6	5	0.2	Si
1730 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.06	5	0.2	Si
1688 Prosp.A	Orizzontale	2009.26	7.39	4.02	0.2	Si
1700 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1697 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400 **Livelli significativi** 

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

#### Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1777 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1774 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1780 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1771 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1783 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1630 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1633 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1627 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1636 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8
1624 Prosp.A	Orizzontale	100	25	5.65	5.65	7.8	7.8

## Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1777 Prosp.A	Verticale	SLU 19	12686	3520	73809	20481	5.8181	Si
1774 Prosp.A	Verticale	SLU 19	12348	3524	72220	20608	5.8487	Si
1780 Prosp.A	Verticale	SLU 19	12769	3409	76022	20300	5.9538	Si
1771 Prosp.A	Verticale	SLU 19	11724	3395	71400	20676	6.09	Si
1783 Prosp.A	Verticale	SLU 19	12618	3208	78860	20048	6.2497	Si

#### Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1774 Prosp.A	Verticale	SLD 5	8356	2399	71882	20641	8.6028	Si
1777 Prosp.A	Verticale	SLD 5	8531	2378	73523	20496	8.6181	Si
1771 Prosp.A	Verticale	SLD 5	8001	2337	70962	20727	8.8688	Si
1780 Prosp.A	Verticale	SLD 5	8548	2289	75832	20307	8.8716	Si
1783 Prosp.A	Verticale	SLD 5	8419	2143	78810	20058	9.3614	Si

# Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1606	Orizzontale	17	50	Non	0	SLU 8	225	73	9118	4855	24850	0	4855	2.5	3.393	21.5803	Si
Prosp.A				necessaria													
1678	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 13	-203	22	6927	4855	24850	0	4855	2.5	2.771	23.9006	Si
Prosp.A				necessaria													
1687	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLV 13	-280	-115	10116	7836	40059	0	7836	2.5	3.695	27.9623	Si
Prosp.A				necessaria													
1615	Orizzontale	17.1	80.2	Non	0	SLV 13	-278	-64	15923	7813	39961	0	7813	2.5	4.524	28.0701	Si
Prosp.A				necessaria													
1621	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLV 13	-338	-932	16181	9907	50312	0	9907	2.5	5.655	29.2798	Si
Prosp.A				necessaria													





# Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	C.S.	Verifica
				taglio													
1606	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 11	140	47	5108	4855	24850	0	4855	2.5	3.393	34.7347	Si
Prosp.A				necessaria													
1678	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 13	-121	-190	4312	4875	24870	0	4875	2.5	2.771	40.257	Si
Prosp.A				necessaria													
1621	Orizzontale	17.2	100	Non	0	SLD 13	-230	-919	12911	9906	50310	0	9906	2.5	5.655	43.1325	Si
Prosp.A				necessaria													
1687	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLD 13	-172	-314	6135	7857	40080	0	7857	2.5	3.695	45.6261	Si
Prosp.A				necessaria													
1615	Orizzontale	17.1	80.2	Non	0	SLD 13	-171	-261	11084	7833	39982	0	7833	2.5	4.524	45.8238	Si
Prosp.A				necessaria													

# Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1630 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	17551	-771	No	-1.9	149.4	15	77.5434	Si
1633 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	17679	-712	No	-1.9	149.4	15	77.9516	Si
1627 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	16975	-831	No	-1.9	149.4	15	78.8214	Si
1636 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	17446	-659	No	-1.9	149.4	15	79.6921	Si
1624 Prosp.A	Orizzontale	SLE QP 2	15865	-888	No	-1.8	149.4	15	82.412	Si

# Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	of limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1777	Verticale	SLE RA 4	8459	2361	No	37.1	3600	15	97.0365	Si
Prosp.A										
1774	Verticale	SLE RA 4	8229	2362	No	36.8	3600	15	97.7848	Si
Prosp.A										
1780	Verticale	SLE RA 4	8517	2287	No	36.4	3600	15	99.0011	Si
Prosp.A										
1771	Verticale	SLE RA 4	7810	2274	No	35.3	3600	15	101.9648	Si
Prosp.A										
1783	Verticale	SLE RA 4	8421	2153	No	34.7	3600	15	103.5974	Si
Prosp.A										

## Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1606 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1729 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1726 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1726 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1723 Prosp.A	Verticale	2.5	1.2	2.5	Si

# Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

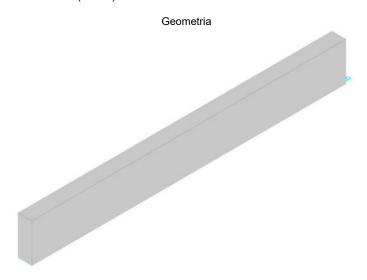
Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1696 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1726 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1726 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1723 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1723 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1723 Prosp.A	Orizzontale	2500	8.6	5	0.2	Si
1729 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.06	5	0.2	Si
1687 Prosp.A	Orizzontale	2009.26	7.39	4.02	0.2	Si
1699 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1696 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



# Parete Fondazione - Piano posa container

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C32/40 Rck 400

#### Livelli significativi

Descrizione breve	Descrizione	Quota	Spessore
L1	Fondazione	-50	20
L2	Piano posa container	20	0

#### Verifiche nei nodi

## Sezioni rettangolari

Descrizione	Dir.	Base	Altezza	As,sup	As,inf	c,sup	c,inf
1775 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1778 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1772 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1781 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1784 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6
1787 Prosp.A	Verticale	50	25	3.39	3.39	6.6	6.6

#### Verifiche a flessione SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1775 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-319	7219	-1168	26460	3.6654	Si
1778 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-291	7166	-1076	26467	3.6934	Si
1772 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-268	6995	-1013	26472	3.7844	Si
1781 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-228	6896	-877	26483	3.8405	Si
1784 Prosp.A	Verticale	SLU 19	-158	6446	-649	26501	4.1114	Si

# Verifiche a flessione SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.4.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	MRd	NRd	c.s.	Verifica
1775 Prosp.A	Verticale	SLD 5	-871	4899	-4656	26179	5.3442	Si
1775 Prosp.A	Verticale	SLD 9	500	4903	2685	26338	5.3722	Si
1778 Prosp.A	Verticale	SLD 5	-733	4826	-3984	26233	5.4356	Si
1772 Prosp.A	Verticale	SLD 5	-968	4797	-5272	26129	5.4469	Si
1778 Prosp.A	Verticale	SLD 9	390	4830	2131	26382	5.4621	Si

## Verifiche a taglio SLU D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				taglio													
1617	Verticale	18.4	66.7	Non	0	SLV 15	298	714	-9486	6997	35810	0	6997	2.5	4.458	23.4565	Si
Prosp.A				necessaria													
1610	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 15	-200	-68	8773	4862	24857	0	4862	2.5	3.393	24.3599	Si
Prosp.A				necessaria													
1682	Orizzontale	17	50	Non	0	SLV 15	-200	-323	2568	4888	24884	0	4888	2.5	2.771	24.4244	Si
Prosp.A				necessaria													
1689	Verticale	18.4	70	Non	0	SLV 15	273	541	-9146	7347	37601	0	7347	2.5	4.471	26.925	Si
Prosp.A				necessaria													
1617	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLV 15	-275	-325	15476	7856	40072	0	7856	2.5	4.524	28.5912	Si
Prosp.A				necessaria													

#### Verifiche a taglio SLD Resistenza D.M. 17-01-18 §4.1.2.3.5

	-					_											
Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
1610	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 15	-100	-34	4283	4859	24853	0	4859	2.5	3.393	48.6727	Si
Prosp.A				necessaria													İ





Descrizione	Dir.	d	bw	Armatura a taglio	Asw/s	Comb.	VEd	NEd	MEd	Vrd,c	Vrcd	Vrsd	VRd	cotg(θ)	Asl	c.s.	Verifica
				tayılu													
1682	Orizzontale	17	50	Non	0	SLD 15	-100	-274	1097	4883	24878	0	4883	2.5	2.771	48.7699	Si
Prosp.A				necessaria													
1617	Orizzontale	17.1	80.4	Non	0	SLD 15	-140	-116	6752	7835	40050	0	7835	2.5	4.524	55.9202	Si
Prosp.A				necessaria													
1617	Verticale	18.4	66.7	Non	0	SLD 15	124	956	-3675	6997	35810	0	6997	2.5	4.458	56.2564	Si
Prosp.A				necessaria													
1689	Orizzontale	17.1	80.5	Non	0	SLD 15	-135	-436	3093	7877	40134	0	7877	2.5	3.695	58.4534	Si
Prosp.A				necessaria													

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.1

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione	σς	σc limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
					fessurata					
1775	Verticale	SLE QP 1	-114	3221	No	2.4	149.4	15	63.2529	Si
Prosp.A										
1778	Verticale	SLE QP 1	-110	3210	No	2.4	149.4	15	63.4589	Si
Prosp.A										
1781	Verticale	SLE QP 1	-88	3101	No	2.3	149.4	15	65.5786	Si
Prosp.A										
1784	Verticale	SLE QP 1	-62	2913	No	2.1	149.4	15	69.7007	Si
Prosp.A										
1787	Verticale	SLE QP 1	-41	2663	No	2	149.4	15	76.1358	Si
Prosp.A										

## Verifiche SLE tensione acciaio D.M. 17-01-18 §4.1.2.2.5.2

Descrizione	Dir.	Comb.	MEd	NEd	Sezione fessurata	σf	of limite	Es/Ec	c.s.	Verifica
1775	Verticale	SLE RA 4	-206	4860	No	54.2	3600	15	66.4335	Si
Prosp.A										
1778	Verticale	SLE RA 4	-190	4828	No	53.8	3600	15	66.8947	Si
Prosp.A										
1772	Verticale	SLE RA 4	-168	4706	No	52.4	3600	15	68.6595	Si
Prosp.A										
1781	Verticale	SLE RA 4	-150	4649	No	51.8	3600	15	69.5187	Si
Prosp.A										
1784	Verticale	SLE RA 4	-104	4350	No	48.4	3600	15	74.3715	Si
Prosp.A										

## Verifica diametro massimo D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Spessore	Φ	Ф max	Verifica
1610 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1731 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1728 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si
1728 Prosp.A	Orizzontale	25	1.2	2.5	Si
1725 Prosp.A	Verticale	25	1.2	2.5	Si

## Verifica passo massimo per verifica di duttilità D.M. 17-01-18 §7.4.6.2.4

Descrizione	Dir.	Passo	Passo max.	Verifica
1698 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1728 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1728 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si
1725 Prosp.A	Verticale	20	30	Si
1725 Prosp.A	Orizzontale	20	30	Si

Descrizione	Dir.	Ac	As,eff	As,min	% min	Verifica
1719 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.06	5	0.2	Si
1689 Prosp.A	Orizzontale	2011.34	7.39	4.02	0.2	Si
1734 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1710 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si
1725 Prosp.A	Orizzontale	2500	9.24	5	0.2	Si



#### **VERIFICHE PIASTRE C.A.**

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

Nodo: indice del nodo di verifica.

Dir.: direzione della sezione di verifica.

**B**: base della sezione rettangolare di verifica. [cm]

H: altezza della sezione rettangolare di verifica. [cm]

A. sup.: area barre armatura superiori. [cm²]

C. sup.: distanza media delle barre superiori dal bordo superiore della sezione. [cm]

**A. inf.**: area barre armatura inferiori. [cm<sup>2</sup>]

C. inf.: distanza media delle barre inferiori dal bordo inferiore della sezione. [cm]

**Comb.**: combinazione di verifica. **M**: momento flettente. [daN\*cm]

**N**: sforzo normale. [daN]

*Mu*: momento flettente ultimo. [daN\*cm]

**Nu**: sforzo normale ultimo. [daN] **c.s.**: coefficiente di sicurezza.

Verifica: stato di verifica.

A. st.: area staffe su interasse. [cm]

A. sag.: area sagomati su interasse. [cm]

**Ved**: taglio agente. [daN] **Vrd**: taglio resistente. [daN]

Vrdc: resistenza di calcolo a taglio per elementi privi di armature trasversali. [daN]

**Vrsd**: resistenza di calcolo a taglio trazione. [daN]

Vrcd: resistenza di calcolo a taglio compressione. [daN]

cotgθ: cotangente dell'inclinazione dei puntoni di calcestruzzo rispetto all'asse dell'elemento.

**Asl**: area longitudinale tesa nella combinazione di verifica di Ved. [cm²]

σc: tensione nel calcestruzzo. [daN/cm²]

σlim: tensione limite. [daN/cm²]

*Es/Ec*: coefficiente di omogenizzazione.

**of**: tensione nell'acciaio d'armatura. [daN/cm²]

Comb.: combinazione.

Fh: componente orizzontale del carico. [daN]

Fv. componente verticale del carico. [daN]

Cnd: resistenza valutata a breve o lungo termine (BT - LT).

Ad: adesione di progetto. [daN/cm²]

*Phi*: angolo di attrito di progetto. [deg]

RPI: resistenza passiva laterale unitaria di progetto. [daN/cm²]

**yR**: coefficiente parziale sulla resistenza di progetto.

Rd: resistenza alla traslazione di progetto. [daN]

*Ed*: azione di progetto. [daN]

*Rd/Ed*: coefficiente di sicurezza allo scorrimento.

ID: indice della verifica di capacità portante.

Fx: componente lungo x del carico. [daN]

Fy: componente lungo y del carico. [daN]

Fz: componente verticale del carico. [daN]

*Mx*: componente lungo x del momento. [daN\*cm]

My: componente lungo y del momento. [daN\*cm]

ix: inclinazione del carico in x. [deg]

*iy*: inclinazione del carico in y. [deg]

**ex**: eccentricità del carico in x. [cm]

ey: eccentricità del carico in y. [cm]

**B'**: larghezza efficace. [cm]





L': lunghezza efficace. [cm]

C: coesione di progetto. [daN/cm²]

**Qs**: sovraccarico laterale da piano di posa. [daN/cm²]

Rd: resistenza alla rottura del complesso di progetto. [daN]

Ed: azione di progetto (sforzo normale al piano di posa). [daN]

Rd/Ed: coefficiente di sicurezza alla capacità portante.

**N**:

**Nq**: fattore di capacità portante per il termine di sovraccarico.

**Nc**: fattore di capacità portante per il termine coesivo.

Ng: fattore di capacità portante per il termine attritivo.

S

Sq. fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine di sovraccarico.

Sc: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine coesivo.

Sg: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine attritivo.

D:

Da: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine di sovraccarico.

Dc: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine coesivo.

Dg: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine attritivo.

ľ:

Iq: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine di sovraccarico.

*Ic.* fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine coesivo.

*lg*: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine attritivo.

*B*:

Ba: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine di sovraccarico.

Bc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine coesivo.

**Bg**: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine attritivo.

G:

**Gq**: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine di sovraccarico.

Gc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine coesivo.

*Gg*: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine attritivo.

P:

Pa: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine di sovraccarico.

**Pc**: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine coesivo.

**Pg**: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine attritivo.

E:

Eq: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine di sovraccarico.

Ec: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine coesivo.

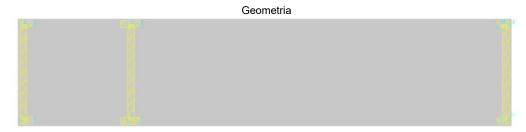
Eg: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine attritivo.



#### **BASAMENTO CABINA POWER STATION**

#### Platea a "Fondazione"

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C28/35 Rck 350

#### Sistema di riferimento e direzioni di armatura

Le coordinate citate nel seguito sono espresse in un sistema di riferimento cartesiano con origine in (-6; -6; -50), direzione dell'asse X = (1; 0; 0), direzione dell'asse Y = (0; 1; 0).

Le direzioni X/Y di armatura e le sezioni X/Y di verifica sono individuate dagli assi del sistema di riferimento.

#### Verifiche nei nodi

#### Verifiche SLU flessione nei nodi

Piastra di fondazione con comportamento non dissipativo pertanto la verifica a pressoflessione, per le combinazioni SLV, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	М	N	Mu	Nu	c.s.	Verifica
1406	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 3	37055	0	133404	0	3.6002	Si
14	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 1	36969	0	133404	0	3.6085	Si
1408	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 15	34288	0	133404	0	3.8907	Si
16	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 13	34268	0	133404	0	3.8929	Si
1388	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLV FO 3	45264	0	182545	0	4.0329	Si

#### Verifiche SLD Resistenza flessione nei nodi

Piastra di fondazione con comportamento non dissipativo pertanto la verifica a pressoflessione viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	Mu	Nu	c.s.	Verifica
1406	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 3	31878	0	133404	0	4.1848	Si
14	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 1	31867	0	133404	0	4.1863	Si
1408	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 15	29341	0	133404	0	4.5467	Si
16	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 13	29316	0	133404	0	4.5505	Si
65	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLD 1	38922	0	182545	0	4.69	Si

#### Verifiche SLU taglio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C.	A. inf.	C. inf.	A. st.	A.	Comb.	Ved	N	Vrd	Vrdc	Vrsd	Vrcd	cotgθ	Asl	c.s.	Verifica
					sup.				sag.											
884	Х	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLU 7	-2699	0	6966	6966	0	31164	2.5	5.655	2.581	Si
885	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLU 7	-2477	0	6966	6966	0	31164	2.5	5.655	2.8128	Si
890	Х	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLU 7	-2237	0	6966	6966	0	31164	2.5	5.655	3.1145	Si
887	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLU 7	-2226	0	6966	6966	0	31164	2.5	5.655	3.129	Si
891	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLU 7	-2196	0	6966	6966	0	31164	2.5	5.655	3.172	Si

#### Verifiche SLD Resistenza taglio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C.	A. inf.	C. inf.	A. st.	A.	Comb.	Ved	N	Vrd	Vrdc	Vrsd	Vrcd	cotgθ	Asl	c.s.	Verifica
					sup.				sag.											
884	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLD 15	-1797	0	10449	10449	0	31164	2.5	5.655	5.8148	Si
885	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLD 15	-1648	0	10449	10449	0	31164	2.5	5.655	6.3419	Si
890	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLD 15	-1486	0	10449	10449	0	31164	2.5	5.655	7.0299	Si
887	X	100	20	5.65	7.8	5.65	7.8	0	0	SLD 13	-1478	0	10449	10449	0	31164	2.5	5.655	7.0693	Si
891	X	100	20	5 65	7.8	5 65	7.8	0	0	ST.D 15	-1457	0	10449	10449	0	31164	2.5	5 655	7 1701	Si

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	σς	σlim	Es/Ec	Verifica
14	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	28944	0	-8.4	130.7	15	Si
1406	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	28929	0	-8.4	130.7	15	Si
1408	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	26513	0	-7.7	130.7	15	Si
16	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	26485	0	-7.7	130.7	15	Si

Relazione preliminare strutture



Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	М	N	σc	σlim	Es/Ec	Verifica
6		68.5	20	3.87	6.6	3.87		SLE QP 2	35347	0	-7.5	130.7	15	Si

#### Verifiche SLE tensione acciaio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	Z	σf	σlim	Es/Ec	Verifica
1406	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 3	30266	0	45	3600	15	Si
14	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 4	29725	0	44.2	3600	15	Si
1408	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 3	27970	0	41.6	3600	15	Si
16	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 4	27288	0	40.6	3600	15	Si
1388	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLE RA 3	36917	0	40.1	3600	15	Si

# Verifiche SLE fessurazione nei nodi

La piastra non presenta nodi con apertura delle fessure.

#### Verifiche geotecniche

#### Dati geometrici dell'impronta di calcolo

Forma dell'impronta di calcolo: rettangolare di area equivalente Centro impronta, nel sistema globale: 865.5; 182.5; -70

Lato minore B dell'impronta: 377 Lato maggiore L dell'impronta: 1743

Area dell'impronta rettangolare di calcolo: 657111

#### Verifica di scorrimento sul piano di posa

Coefficiente di sicurezza minimo per scorrimento 2.78

Comb.	Fh	Fv	Cnd	Ad	Phi	RPI	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLU 2	711	-47076	LT	0	8	0	1.1	6015	711	8.46	Si
SLV FO 9	2320	-50487	LT	0	8	0	1.1	6450	2320	2.78	Si

#### Verifica di capacità portante sul piano di posa

Profondità massima del bulbo di rottura considerato (per condizione non drenata): 1.89 m Accelerazione normalizzata massima attesa al suolo Amax per verifiche in SLD: 0.02 Accelerazione normalizzata massima attesa al suolo Amax per verifiche in SLV: 0.058

Coefficiente di sicurezza minimo per portanza 3.75

ID	Comb.	Fx	Fy	Fz	Mx	My	ix	iy	ex	ey	B'	L.	Cnd	С	Phi	Qs	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1	SLU 18	0	711	-68421	-64277	-	0	1	-143	-1	375	1457	BT	0.2	0	0	2.3	256406	-68421	3.75	Si
						9780490															
2	SLV FO	-667	2222	-50487	-181849	-	0	3	-131	-4	370	1480	BT	0.2	0	0	2.3	255204	-50487	5.05	Si
	7					6635878															
3	SLD 7	-243	811	-50487	-66466	-	0	1	-131	-1	374	1481	BT	0.2	0	0	2.3	259868	-50487	5.15	Si
						6601263															

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

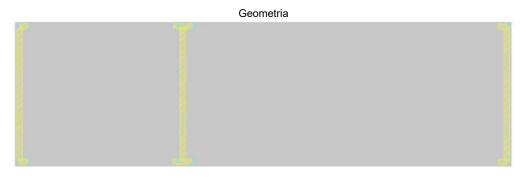
ID		N			S			D			- 1			В			G			Р			E	
	Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	lg	Bq	Вс	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
2	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0.01	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
3	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0



#### **BASAMENTO CABINA AUSILIARI**

#### Platea a "Fondazione"

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C28/35 Rck 350

#### Sistema di riferimento e direzioni di armatura

Le coordinate citate nel seguito sono espresse in un sistema di riferimento cartesiano con origine in (-6; -6; -50), direzione dell'asse X = (1; 0; 0), direzione dell'asse Y = (0; 1; 0).

Le direzioni X/Y di armatura e le sezioni X/Y di verifica sono individuate dagli assi del sistema di riferimento.

#### Verifiche nei nodi

## Verifiche SLU flessione nei nodi

Piastra di fondazione con comportamento non dissipativo pertanto la verifica a pressoflessione, per le combinazioni SLV, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	Mu	Nu	c.s.	Verifica
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 1	69769	0	133404	0	1.9121	Si
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLV FO 13	66888	0	133404	0	1.9944	Si
77	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLV FO 1	86833	0	182545	0	2.1023	Si
81	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLV FO 13	83029	0	182545	0	2.1986	Si
156	Y	100	20	5.65	6.6	5.65	6.6	SLV FO 1	101753	0	290665	0	2.8566	Si

#### Verifiche SLD Resistenza flessione nei nodi

Piastra di fondazione con comportamento non dissipativo pertanto la verifica a pressoflessione viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	Mu	Nu	c.s.	Verifica
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 1	56215	0	133404	0	2.3731	Si
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLD 13	53823	0	133404	0	2.4786	Si
77	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLD 1	69758	0	182545	0	2.6168	Si
81	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLD 13	66762	0	182545	0	2.7343	Si
156	Y	100	20	5.65	6.6	5.65	6.6	SLD 1	81846	0	290665	0	3.5513	Si

#### Verifiche SLU taglio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C.	A. inf.	C. inf.	A. st.	A. sag.	Comb.	Ved	N	Vrd	Vrdc	Vrsd	Vrcd	cotgθ	Asl	c.s.	Verifica
					sup.															
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLU 19	-1684	0	3708	3708	0	17114	2.5	2.827	2.2011	Si
24	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLU 19	1556	0	3708	3708	0	17114	2.5	2.827	2.3831	Si
26	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLU 19	-1513	0	3708	3708	0	17114	2.5	2.827	2.4512	Si
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLU 19	1455	0	3708	3708	0	17114	2.5	2.827	2.5483	Si
29	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLU 19	-1420	0	3708	3708	0	17114	2.5	2.827	2.6108	Si

#### Verifiche SLD Resistenza taglio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C.	A. inf.	C. inf.	A. st.	A. sag.	Comb.	Ved	N	Vrd	Vrdc	Vrsd	Vrcd	cotgθ	Asl	C.S.	Verifica
					sup.															
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLD 1	-1244	0	5562	5562	0	17114	2.5	2.827	4.4709	Si
26	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLD 1	-1143	0	5562	5562	0	17114	2.5	2.827	4.867	Si
24	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLD 1	1113	0	5562	5562	0	17114	2.5	2.827	4.9974	Si
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLD 13	1080	0	5562	5562	0	17114	2.5	2.827	5.1483	Si
29	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	0	0	SLD 13	-1017	0	5562	5562	0	17114	2.5	2.827	5.4709	Si

#### Verifiche SLE tensione calcestruzzo nei nodi

No	odo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	σc	σlim	Es/Ec	Verifica
	25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	48451	0	-14.1	130.7	15	Si





Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	σς	σlim	Es/Ec	Verifica
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE QP 2	46690	0	-13.6	130.7	15	Si
77	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLE QP 2	60079	0	-12.8	130.7	15	Si
81	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLE QP 2	57880	0	-12.3	130.7	15	Si
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 4	51452	0	-15	174.3	15	Si

#### Verifiche SLE tensione acciaio nei nodi

Nodo	Dir.	В	Н	A. sup.	C. sup.	A. inf.	C. inf.	Comb.	M	N	σf	σlim	Es/Ec	Verifica
25	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 4	51452	0	76.5	3600	15	Si
28	Y	50	20	2.83	6.6	2.83	6.6	SLE RA 4	49577	0	73.7	3600	15	Si
77	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLE RA 4	63783	0	69.2	3600	15	Si
81	Y	68.5	20	3.87	6.6	3.87	6.6	SLE RA 4	61441	0	66.7	3600	15	Si
156	Y	100	20	5.65	6.6	5.65	6.6	SLE RA 4	75141	0	55.8	3600	15	Si

## Verifiche SLE fessurazione nei nodi

La piastra non presenta nodi con apertura delle fessure.

#### Verifiche geotecniche

#### Dati geometrici dell'impronta di calcolo

Forma dell'impronta di calcolo: rettangolare di area equivalente Centro impronta, nel sistema globale: 1042.5; 297.5; -70

Lato minore B dell'impronta: 607 Lato maggiore L dell'impronta: 2097

Area dell'impronta rettangolare di calcolo: 1272879

#### Verifica di scorrimento sul piano di posa

Coefficiente di sicurezza minimo per scorrimento 2.67

Comb.	Fh	Fv	Cnd	Ad	Phi	RPI	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLU 2	816	-78518	LT	0	8	0	1.1	10032	816	12.29	Si
SLV FO 11	3948	-82439	LT	0	8	0	1.1	10533	3948	2.67	Si

#### Verifica di capacità portante sul piano di posa

Profondità massima del bulbo di rottura considerato (per condizione non drenata): 3.04 m Accelerazione normalizzata massima attesa al suolo Amax per verifiche in SLD: 0.02 Accelerazione normalizzata massima attesa al suolo Amax per verifiche in SLV: 0.058

Coefficiente di sicurezza minimo per portanza 4.62

ID	Comb.	Fx	Fy	Fz	Mx	My	ix	iy	ex	ey	B'	L.	Cnd	С	Phi	Qs	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
1	SLU 19	0	0	-109933	4008881	-	0	0	-37	36	534	2022	BT	0.2	0	0	2.3	508408	-109933	4.62	Si
						4101150															
2	SLV FO	-1134	-3781	-82439	2790508	-	0	-3	-35	34	539	2027	BT	0.2	0	0	2.3	511886	-82439	6.21	Si
	5					2872827															
3	SLD 5	-414	-1379	-82439	2592136	-	0	-1	-34	31	544	2029	BT	0.2	0	0	2.3	518936	-82439	6.29	Si
						2813315															

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

ID		N			9			D						R			G			P			F	
ID		14		_		_	_		_		:-		_			_	-	_	_		_	_		_
	Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	lq	Ic	lg	Bq	Вс	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
2	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0.01	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
3	1	5	0	0	0.05	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0



# ALLEGATO 07 – DATI DI DEFINIZIONE PER DIMENSIONAMENTO RECINZIONE ED ACCESSI



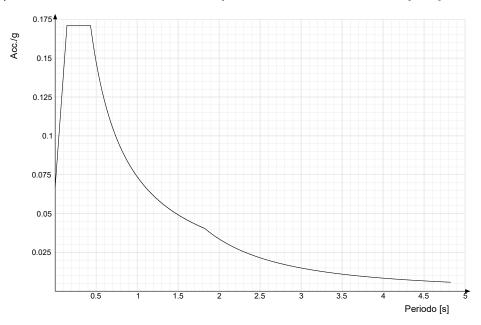
# Dati di definizione

Spettri D.M. 17-01-18

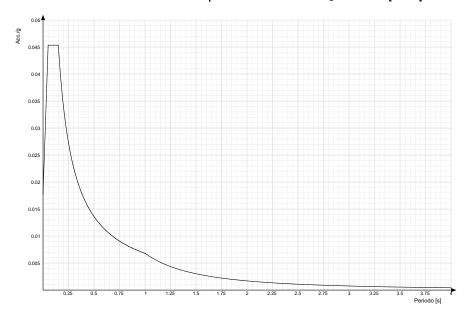
**Acc./g**: Accelerazione spettrale normalizzata ottenuta dividendo l'accelerazione spettrale per l'accelerazione di gravità.

Periodo: Periodo di vibrazione.

Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLD § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

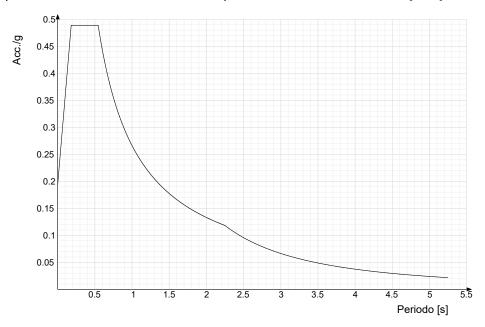


Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

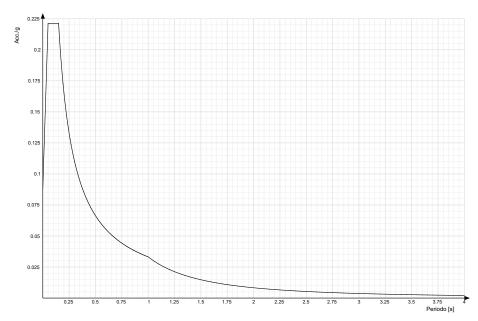




Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali SLV § 3.2.3.2.1 [3.2.2]

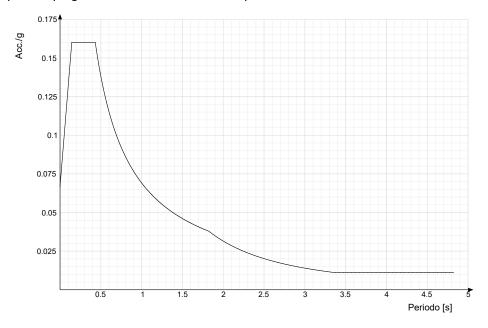


# Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.2.2 [3.2.8]

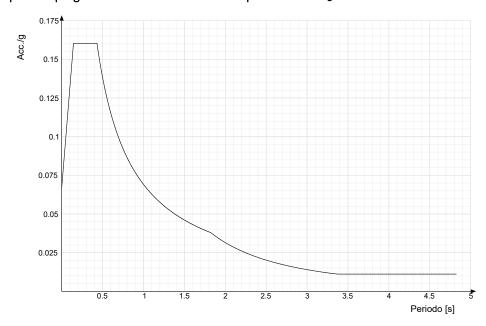




# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5

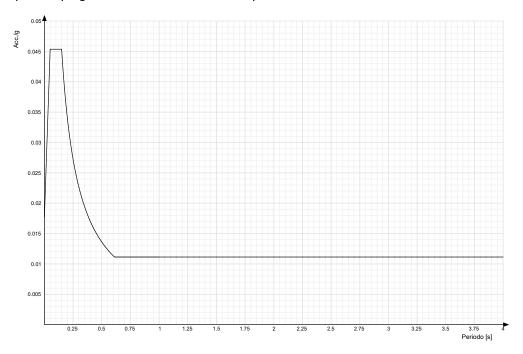


# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5

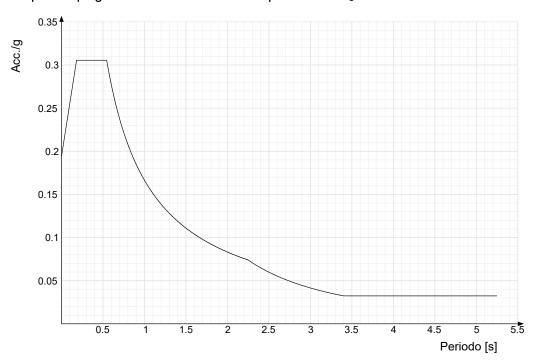




Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5

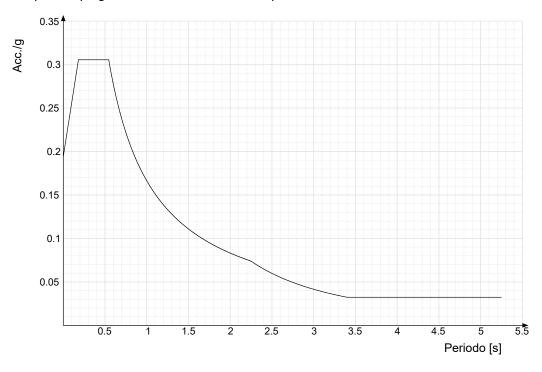


# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5

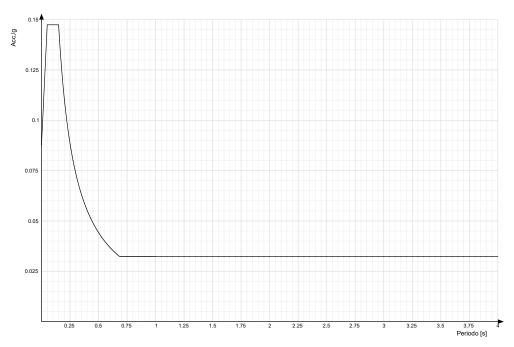




Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5



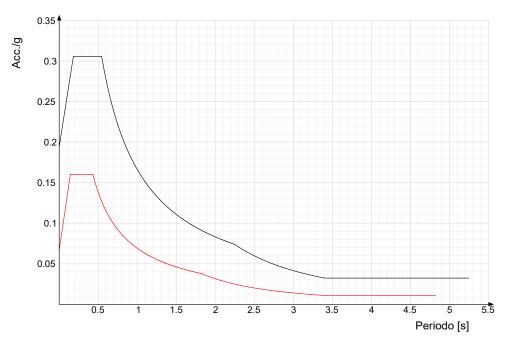
# Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5



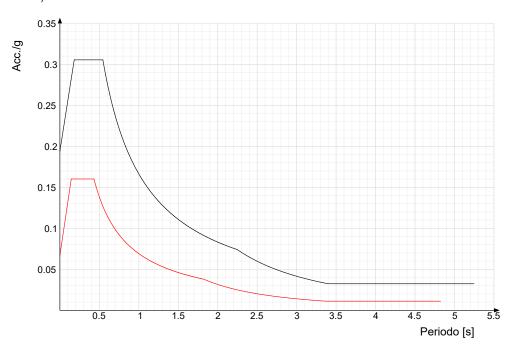


#### Confronti spettri SLV-SLD

Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente X SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



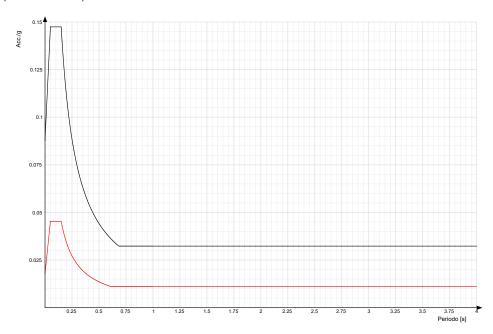
Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente Y SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).





Relazione preliminare strutture

Vengono confrontati lo spettro Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLD § 3.2.3.5 (di colore rosso) e Spettro di risposta di progetto in accelerazione della componente verticale SLV § 3.2.3.5 (di colore nero).



Relazione preliminare strutture



#### PREFERENZE DI VERIFICA

#### Normativa di verifica in uso

Norma di verifica D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Cemento armato Preferenze analisi di verifica in stato limite

Acciaio Preferenze di verifica acciaio D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

0.85

#### Normativa di verifica c.a.

ys (fattore di sicurezza parziale per l'acciaio)	1.15
γc (fattore di sicurezza parziale per il calcestruzzo)	1.5
Limite σc/fck in combinazione rara	0.6
Limite $\sigma c/fck$ in combinazione quasi permanente	0.45
Limite σf/fyk in combinazione rara	0.8
Coefficiente di riduzione della $\boldsymbol{\tau}$ per cattiva aderenza	0.7
Dimensione limite fessure w1 §4.1.2.2.4	0.02 [cm]
Dimensione limite fessure w2 §4.1.2.2.4	0.03 [cm]
Dimensione limite fessure w3 §4.1.2.2.4	0.04 [cm]
Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili	
di strutture esistenti con fattore q	No
Copriferro secondo EC2	No
αcc elementi nuovi nelle combinazioni sismiche	0.85

## Normativa di verifica acciaio

αcc elementi esistenti

0mγ	1.05
γm1	1.05
γm2	1.25
Coefficiente riduttivo per effetto vettoriale	0.7

Calcolo coefficienti C1, C2, C3 per Mcr automatico Coefficienti  $\alpha$ ,  $\beta$  per flessione deviata unitari Verifica semplificata conservativa si L/e0 iniziale per profili accoppiati compressi 500 Metodo semplificato formula (4.2.82) si Escludi 6.2.6.7 e 6.2.6.8 in 7.5.4.3 e 7.5.4.5 si Applica Nota 1 del prospetto 6.2 no Riduzione fy per tubi tondi di classe 4 no

Effettua la verifica secondo 6.2.8 con irrigidimenti superiori

(piastra di base)noLimite spostamento relativo interpiano e monopiano colonne0.00333Limite spostamento relativo complessivo multipiano colonne0.002

Considera taglio resistente estremità sagomati no

Fattori parziali di sicurezza unitari per meccanismi duttili

di strutture esistenti con fattore q no

#### Preferenze FEM

Dimensione massima ottimale mesh pareti (default) 50 [cm]

Dimensione massima ottimale mesh piastre (default) 50 [cm]

 Tipo di mesh dei gusci (default)
 Quadrilateri o triangoli

 Tipo di mesh imposta ai gusci
 Specifico dell'elemento





Metodo P-Delta non utilizzato Analisi buckling non utilizzata Tolleranza di parallelismo 4.99 [deg] Tolleranza di unicità punti 10 [cm] Tolleranza generazione nodi di aste 1 [cm] Tolleranza di parallelismo in suddivisione aste 4.99 [deg] Tolleranza generazione nodi di gusci 4 [cm] Tolleranza eccentricità carichi concentrati 100 [cm] Considera deformabilità a taglio negli elementi guscio No

 Segno risultati analisi spettrale
 Analisi statica

 Memoria utilizzabile dal solutore
 8000000

Metodo di risoluzione della matrice AspenTech MA57

 Scrivi commenti nel file di input
 No

 Scrivi file di output in formato testo
 No

 Solidi colle e corpi ruvidi (default)
 Solidi reali

Moltiplicatore rigidezza molla torsionale applicata

ad aste di fondazione

Modello trave su suolo alla Winkler nel caso

di modellazione lineare Equilibrio elastico

#### Moltiplicatori inerziali

Tipologia: tipo di entità a cui si riferiscono i moltiplicatori inerziali.

J2: moltiplicatore inerziale di J2. Il valore è adimensionale.

J3: moltiplicatore inerziale di J3. Il valore è adimensionale.

Jt: moltiplicatore inerziale di Jt. Il valore è adimensionale.

A: moltiplicatore dell'area della sezione. Il valore è adimensionale.

A2: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 2. Il valore è adimensionale.

A3: moltiplicatore dell'area a taglio in direzione 3. Il valore è adimensionale.

Conci rigidi: fattore di riduzione dei tronchi rigidi. Il valore è adimensionale.

Tipologia	J2	J3	Jt	Α	A2	A3	Conci rigidi
Trave C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Pilastro C.A.	1	1	0.01	1	1	1	0.5
Colonna in acciaio	1	1	1	1	1	1	1
Trave di fondazione	1	1	0.01	1	1	1	0.5

#### Preferenze di analisi non lineare FEM

Metodo iterativoSecanteTolleranza iterazione0.0001Numero massimo iterazioni50

## Preferenze di analisi carichi superficiali

Detrazione peso proprio solai nelle zone di sovrapposizionenon applicataMetodo di ripartizionea zone d'influenza

Percentuale carico calcolato a trave continua 0

 Esegui smoothing diagrammi di carico
 applicata

 Tolleranza smoothing altezza trapezi
 0.001 [daN/cm]

 Tolleranza smoothing altezza media trapezi
 0.001 [daN/cm]

#### Preferenze del suolo

Fondazioni non modellate e struttura bloccata alla base no
Fondazioni bloccate orizzontalmente si





Considera peso sismico delle fondazioni si

Fondazioni superficiali e profonde su suolo elastoplastico si

Coefficiente di sottofondo verticale per fondazioni superficiali (default) 3 [daN/cm³]

Rapporto di coefficiente sottofondo orizzontale/verticale 0.5

Pressione verticale limite sul terreno per abbassamento (default)10 [daN/cm²]Pressione verticale limite sul terreno per innalzamento (default)0.001 [daN/cm²]

Metodo di calcolo della K verticaleVesicMetodo di calcolo della portanza e della pressione limiteVesic

Terreno laterale di riporto da piano posa fondazioni (default)

Argilla sabbiosa\_1

 Dimensione massima della discretizzazione del palo (default)
 200 [cm]

 Moltiplicatore coesione per pressione orizzontale limite nei pali
 1

 Moltiplicatore spinta passiva per pressione orizzontale pali
 1

 K punta palo (default)
 2 [daN/cm³]

 Pressione limite punta palo (default)
 5 [daN/cm²]

 Pressione per verifica schiacciamento fondazioni superficiali
 4 [daN/cm²]

Calcola cedimenti fondazioni superficiali si

Spessore massimo strato 100 [cm] Profondità massima 3000 [cm] Cedimento assoluto ammissibile 5 [cm] Cedimento differenziale ammissibile 5 [cm] Cedimento relativo ammissibile 5 [cm] Rapporto di inflessione F/L ammissibile 0.003333 Rotazione rigida ammissibile 0.191 [deg] Rotazione assoluta ammissibile 0.191 [deg] Distorsione positiva ammissibile 0.191 [deg] Distorsione negativa ammissibile 0.095 [deg] Considera fondazioni compensate no

Condizione per la valutazione della spinta su pareti Lungo termine

Considera l'azione sismica del terreno anche su pareti sotto lo zero sismico si Calcola cedimenti teorici pali si Considera accorciamento del palo si

Coefficiente di riduzione della a Max attesa

Distanza influenza cedimento palo 1000 [cm]

**Distribuzione attrito laterale**Attrito laterale uniforme

 Ripartizione del carico
 Ripartizione come da modello FEM

 Scelta terreno laterale
 Media pesata degli strati coinvolti

 Scelta terreno punta
 Media pesata degli strati coinvolti

0.3

 Cedimento assoluto ammissibile
 5 [cm]

 Cedimento medio ammissibile
 5 [cm]

 Cedimento differenziale ammissibile
 5 [cm]

 Rotazione rigida ammissibile
 0.191 [deg]

 Trascura la coesione efficace in verifica allo scorrimento
 si

 Considera inclinazione spinta del terreno contro pareti
 no

 Esegui verifica a liquefazione
 no

Metodo di verifica liquefazione Seed-Idriss (1982)

Coeff. di sicurezza minimo a liquefazione1.3Magnitudo scaling factor per liquefazione1

Relazione preliminare strutture



## **AZIONI E CARICHI**

#### Condizioni elementari di carico

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Nome breve: nome breve assegnato alla condizione elementare.

Durata: descrive la durata della condizione (necessario per strutture in legno).

ψ0: coefficiente moltiplicatore ψ0. Il valore è adimensionale.

 $\psi$ 1: coefficiente moltiplicatore  $\psi$ 1. Il valore è adimensionale.

ψ2: coefficiente moltiplicatore ψ2. Il valore è adimensionale.

Con segno: descrive se la condizione elementare ha la possibilità di variare di segno.

Descrizione	Nome breve	Durata	ψ0	ψ1	ψ2	Con segno
Pesi strutturali	Pesi	Permanente				
Permanenti portati	Port.	Permanente				
Vento	Vento	Media	0.6	0.2	0	
Variabile A	Variabile A	Media	0.7	0.5	0.3	
Neve	Neve	Media	0.5	0.2	0	
ΔΤ	ΔΤ	Media	0.6	0.5	0	No
Sisma X SLV	X SLV					
Sisma Y SLV	Y SLV					
Sisma Z SLV	Z SLV					
Eccentricità Y per sisma X SLV	EY SLV					
Eccentricità X per sisma Y SLV	EX SLV					
Sisma X SLD	X SLD					
Sisma Y SLD	Y SLD					
Sisma Z SLD	Z SLD					
Eccentricità Y per sisma X SLD	EY SLD					
Eccentricità X per sisma Y SLD	EX SLD					
Rig. Ux	R Ux			·		
Rig. Uy	R Uy					
Rig. Rz	R Rz					

#### Definizioni di carichi concentrati

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

Valori: valori associati alle condizioni di carico.

Condizione: condizione di carico a cui sono associati i valori.

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Fx: componente X del carico concentrato. [daN]

Fy: componente Y del carico concentrato. [daN]

Fz: componente Z del carico concentrato. [daN]

 $\emph{Mx}$ : componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse X. [daN\*cm]

My: componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse Y. [daN\*cm]

**Mz**: componente di momento della coppia concentrata attorno all'asse Z. [daN\*cm]

Nome			Va.	lori			
	Condizione	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
	Descrizione						
Peso cancello	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	-50	0	0	0
	Vento	0	0	0	0	0	0
	Variabile A	0	0	0	1500	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0
Peso cancelletto		0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	-40	0	0	0
	Vento	0	0	0	0	0	0
	Variabile A	0	0	0	4000	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0





#### Definizioni di carichi lineari

Nome: nome identificativo della definizione di carico.

Valori: valori associati alle condizioni di carico.

Condizione: condizione di carico a cui sono associati i valori.

Descrizione: nome assegnato alla condizione elementare.

Fx i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fx f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione X. [daN/cm]

Fy i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fy f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Y. [daN/cm]

Fz i.: valore iniziale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Fz f.: valore finale della forza, per unità di lunghezza, agente in direzione Z. [daN/cm]

Mx i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [daN]

Mx f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse X. [daN]

My i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

My f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Y. [daN]

Mz i.: valore iniziale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

Mz f.: valore finale della coppia, per unità di lunghezza, agente attorno l'asse Z. [daN]

Nome						Valo	ori						
	Condizione	Fx i.	Fx f.	Fy i.	Fy f.	Fz i.	Fz f.	Mx i.	Mx f.	My i.	My f.	Mz i.	Mz f.
	Descrizione												
Pilastro cancello	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Vento	0	0	0.7	0.7	0	0	0	0	0	0	0	0
	Variabile A	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
Pilastro cancelletto	Pesi strutturali	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Permanenti portati	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Vento	0	0	0.7	0.7	0	0	0	0	0	0	0	0
	Variabile A	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	Neve	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0



# ALLEGATO 08 - SEZIONI E MATERIALI RECINZIONI ED ACCESSI



#### **DATI GENERALI DB**

#### **MATERIALI**

## Materiali c.a.

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Rck: resistenza caratteristica cubica; valore medio nel caso di edificio esistente. [daN/cm²]

*E*: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

**G**: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

*v*: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

γ: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Descrizione	Rck	E	G	٧	γ	α
C25/30	300	314472	Default	0.1	0.0025	0.00001
			(142941.64)			

#### Curve di materiali c.a.

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Curva*: curva caratteristica. *Reaz.traz.*: reagisce a trazione.

Comp.frag.: ha comportamento fragile.

*E.compr.*: modulo di elasticità a compressione. [daN/cm²]

*Incr.compr.*: incrudimento di compressione. Il valore è adimensionale.

**EpsEc**:  $\varepsilon$  elastico a compressione. Il valore è adimensionale. **EpsUc**:  $\varepsilon$  ultimo a compressione. Il valore è adimensionale.

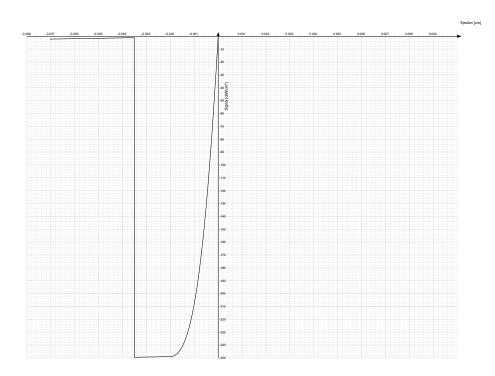
*E.traz.*: modulo di elasticità a trazione. [daN/cm<sup>2</sup>]

*Incr.traz.*: incrudimento di trazione. Il valore è adimensionale.

**EpsEt**:  $\varepsilon$  elastico a trazione. Il valore è adimensionale. **EpsUt**:  $\varepsilon$  ultimo a trazione. Il valore è adimensionale.

Descrizione		Curva													
	Reaz.traz.	Comp.frag.	E.compr.	Incr.compr.	<b>EpsEc</b>	EpsUc	E.traz.	Incr.traz.	EpsEt	EpsUt					
C25/30	No	Si	314471.61	0.001	_	-	314471.61	0.001	0.0000569	0.0000626					
					0.002	0.0035									





#### **Armature**

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

fyk: resistenza caratteristica. [daN/cm²]

σamm.: tensione ammissibile. [daN/cm²]

Tipo: tipo di barra.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

*y*: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

v: coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]

Livello di conoscenza: indica se il materiale è nuovo o esistente, e in tal caso il livello di conoscenza secondo Circ.617 02/02/09 §C8A. Informazione impiegata solo in analisi D.M. 14-01-08 (N.T.C.) e D.M. 17-01-18 (N.T.C.).

Descrizione	fyk	σamm.	Tipo	E	γ	V	α	Livello di conoscenza
B450C	4500	2550	Aderenza migliorata	2060000	0.00785	0.3	0.000012	Nuovo

## Acciai

## Proprietà acciai base

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

E: modulo di elasticità longitudinale del materiale per edifici o materiali nuovi. [daN/cm²]

G: modulo di elasticità tangenziale del materiale, viene impiegato nella modellazione di aste e di elementi guscio a comportamento ortotropo. [daN/cm²]

v. coefficiente di Poisson. Il valore è adimensionale.

**y**: peso specifico del materiale. [daN/cm³]

**α**: coefficiente longitudinale di dilatazione termica. [°C-1]





Descrizione	E	G	٧	γ	α
S235	2100000	Default	0.3	0.00785	0.000012
		(807692.31)			

#### Proprietà acciai CNR 10011

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Tipo*: descrizione per norma.

fy(s<=40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fy(s>40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori >40 mm. [daN/cm²]

fu(s<=40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fu(s>40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori >40 mm. [daN/cm²]

Prosp. Omega: prospetto per coefficienti Omega.

 $\sigma$  amm.(s<=40 mm):  $\sigma$  ammissibile per spessori <=40 mm. [daN/cm<sup>2</sup>]

σ amm.(s>40 mm): σ ammissibile per spessori >40 mm. [daN/cm²]

fd(s<=40 mm): resistenza di progetto fd per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fd(s>40 mm): resistenza di progetto fd per spessori >40 mm. [daN/cm²]

C	Descrizione	Tipo	fy(s<=40 mm)	fy(s>40 mm)	fu(s<=40 mm)	fu(s>40 mm)	Prosp. Omega	σ amm.(s<=40 mm)	σ amm.(s>40 mm)	fd(s<=40 mm)	fd(s>40 mm)
Г	S235	FE360	2350	2150	3600	3400	II	1600	1400	2350	2100

#### Proprietà acciai CNR 10022

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Tipo*: descrizione per norma.

fv. resistenza di snervamento fy. [daN/cm²]

**fu**: resistenza di rottura fu. [daN/cm²]

fd: resistenza di progetto fd. [daN/cm²]

Prospetto omega sag.fr.(s<3mm): prospetto coeff. omega per spessori < 3 mm.

Prospetto omega sag.fr.(s>=3mm): prospetto coeff. omega per spessori >= 3 mm.

Prospetti σ crit. Eulero: prospetti σ critiche euleriane.

Descrizione	Tipo	fy	fu	fd	Prospetto omega sag.fr.(s<3mm)	Prospetto omega sag.fr.(s>=3mm)	Prospetti σ crit. Eulero
S235	FE360	2350	3600	2350	b	С	I

#### Proprietà acciai EC3

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

*Tipo*: descrizione per norma.

fy(s<=40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fy(s>40 mm): resistenza di snervamento fy per spessori >40 mm. [daN/cm²]

fu(s<=40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori <=40 mm. [daN/cm²]

fu(s>40 mm): resistenza di rottura per trazione fu per spessori >40 mm. [daN/cm²]

Descrizione	Tipo	fy(s<=40 mm)	fy(s>40 mm)	fu(s<=40 mm)	fu(s>40 mm)
S235	S235	2350	2150	3600	3600



#### **SEZIONI**

#### Sezioni C.A.

### Sezioni rettangolari C.A.



**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Area Tx FEM: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

**Area Ty FEM**: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JXFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]

H: altezza della sezione. [cm]

**B**: larghezza della sezione. [cm]

*c.s.*: copriferro superiore della sezione. [cm] *c.i.*: copriferro inferiore della sezione. [cm] *c.l.*: copriferro laterale della sezione. [cm]

Descrizione	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	Н	В	c.s.	c.i.	c.l.
R 70x40	2333.33	2333.33	373333.33	1.143E06	955733.33	40	70	6	6	6

## Caratteristiche inerziali sezioni C.A.

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Xg: ascissa del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]

Yg: ordinata del baricentro definita rispetto al sistema geometrico in cui sono definiti i vertici del poligono. [cm]

**Area**: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

*Jy:* momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

Jxy: momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

*Jm*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm4]

*In*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm4]

**a**: angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [dea]

**Area Tx FEM**: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [cm²]

**Area Ty FEM**: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [cm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [cm4]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [cm4]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [cm4]

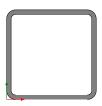
Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	α	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM
R 70x40	35	20	2800	3.7E5	1.1E6	0	3.7E5	1.1E6	0	2333.33	2333.33	3.73E05	1.14E06	9.56E05

Relazione preliminare strutture



#### Sezioni in acciaio

#### Tubi rettangolari



**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Sup.: superficie bagnata per unità di lunghezza. [mm]

**Area Tx FEM**: area di taglio in direzione X per l'analisi FEM. [mm²]

Area Ty FEM: area di taglio in direzione Y per l'analisi FEM. [mm²]

JxFEM: momento di inerzia attorno all'asse X per l'analisi FEM. [mm4]

JyFEM: momento di inerzia attorno all'asse Y per l'analisi FEM. [mm4]

JtFEM: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma per l'analisi FEM. [mm4]

h: altezza del tubo. [mm]

**b**: larghezza del tubo. [mm]

s: spessore. [mm]

**r**. raggio di curvatura. [mm]

**Categoria**: categoria, basata sulla tecnologia costruttiva. **Formatura**: tipo di formatura a freddo del sagomato.

Descrizione	Sup.	Area Tx FEM	Area Ty FEM	JxFEM	JyFEM	JtFEM	h	b	S	r	Categoria	Formatura
EN10219 100x100x5	734.1	1000	1000	2711021	2711021	4405172	100	100	5		Sagomato a freddo conforme UNI 10219	
EN10219 150x150x5	1134.1	1500	1500	9821189	9821189	15541317	150	150	5	5	Sagomato a freddo conforme UNI 10219	

## Caratteristiche inerziali sezioni in acciaio

## Caratteristiche inerziali principali sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Xg: coordinata X del baricentro. [cm]

**Yg**: coordinata Y del baricentro. [cm]

**Area**: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

Jy: momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

Jxy: momento centrifugo rispetto al sistema di riferimento baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

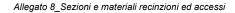
*Jm*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale M. [cm4]

*Jn*: momento d'inerzia attorno all'asse baricentrico principale N. [cm4]

 $\alpha$  X su M: angolo tra gli assi del sistema di riferimento geometrico di definizione e quelli del sistema di riferimento principale. [deg]

Jt: momento d'inerzia torsionale corretto con il fattore di forma. [cm4]

Descrizione	Xg	Yg	Area	Jx	Jy	Jxy	Jm	Jn	α X su M	Jt
EN10219 100x100x5	5	5	18.36	271.1	271.1	0	271.1	271.1	0	440.52
EN10219 150x150x5	7.5	7.5	28.36	982.12	982.12	0	982.12	982.12	0	1554.13







#### Caratteristiche inerziali momenti sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

ix: raggio di inerzia relativo all'asse x. [cm]

iy: raggio di inerzia relativo all'asse y. [cm]

*im*: raggio di inerzia relativo all'asse principale m. [cm]

in: raggio di inerzia relativo all'asse principale n. [cm]

Sx: momento statico relativo all'asse x. [cm³]

Sy: momento statico relativo all'asse y. [cm³]

Wx: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse x. [cm³]

Wy: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse y. [cm³]

**Wm**: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse principale m. [cm³]

**Wn**: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse principale n. [cm³]

**Wplx**: modulo di resistenza plastico relativo all'asse x. [cm³]

Wply: modulo di resistenza plastico relativo all'asse y. [cm³]

Descrizione	ix	iy	im	in	Sx	Sv	Wx	Wy	Wm	Wn	Wplx	Wply
EN10219	3.84	3.84	3.84	3.84	32.26	32.26	54.22	54.22	54.22	54.22	64.59	64.59
100x100x5												
EN10219	5.89	5.89	5.89	5.89	76.44	76.44	130.95	130.95	130.95	130.95	152.98	152.98
150x150x5												

## Caratteristiche inerziali taglio sezioni in acciaio

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

Atx: area a taglio lungo x. [cm²] Aty: area a taglio lungo y. [cm²]

Descrizione	Atx	Aty
EN10219 100x100x5	10	10
EN10219 150x150x5	15	15





#### **TERRENI**

**Descrizione**: descrizione o nome assegnato all'elemento.

**Coesione**: coesione efficace del terreno. [daN/cm²]

Coesione non drenata: coesione non drenata (Cu) del terreno, per terreni eminentemente coesivi. [daN/cm²]

Attrito interno: angolo di attrito interno del terreno. [deg]

*§*: angolo di attrito all'interfaccia terreno-cls. [deg]

**Coeff.**  $\alpha$  di adesione: coeff. di adesione della coesione all'interfaccia terreno-cls, compreso tra 0 ed 1. Il valore è adimensionale.

Coeff. di spinta KO: coefficiente di spinta a riposo del terreno. Il valore è adimensionale.

y naturale: peso specifico naturale del terreno in sito, assegnato alle zone non immerse. [daN/cm³]

*y saturo*: peso specifico saturo del terreno in sito, assegnato alle zone immerse. [daN/cm³]

*E*: modulo elastico longitudinale del terreno. [daN/cm<sup>2</sup>]

v. coefficiente di Poisson del terreno. Il valore è adimensionale.

**Rqd**: rock quality degree. Per roccia assume valori nell'intervallo (0;1]. Il valore convenzionale 0 indica che si tratta di un terreno sciolto. Il valore è adimensionale.

Permeabilità Kh: permeabilità orizzontale. Permeabilità orizzontale del terreno. [cm/s]

Permeabilità Kv. permeabilità verticale. Permeabilità verticale del terreno. [cm/s]

Descrizione	Coesione	drenata	interno		Coeff. α di adesione	di spinta K0	naturale	γ saturo	E			Permeabilità Kh	Permeabilità Kv
Argilla sabbiosa_1	0.03	0.06	17	10	0.6	0.71	0.00195	0.00195	40	0.3	0	0.00001	1.00E-6
Coltre superficiale Ciaffa2	0.04	0	22	8	1	0.63	0.00167	0.00167	4600	0.46	0	0.1	0.01
Limo sabbioso con ghiaia Ciaffa2	0	0	32	11	1	0.47	0.00173	0.00173	6182	0.41	0	0.1	0.01
Sabbia Ghiaiosa Ciaffa2	0	0	35	12	1	0.43	0.00189	0.00189	32083	0.46	0	0.1	0.01



# ALLEGATO 09 - VERIFICHE STRUTTURE RECINZIONI ED ACCESSI



## **VERIFICHE**

#### **VERIFICHE TRAVATE C.A.**

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

**N°**: indice progressivo della sezione.

**Descrizione**: descrizione della sezione.

Tipo: tipo di sezione.

Base: base della sezione. [cm]

Altezza: altezza della sezione. [cm]

Copriferro sup.: distanza del bordo della staffa dalla superficie superiore del getto. [cm] Copriferro inf.: distanza del bordo della staffa dalla superficie inferiore del getto. [cm] Copriferro lat.: distanza del bordo della staffa dalle superfici laterali del getto. [cm]

x: distanza da asse appoggio sinistro. [cm]

A sup.: area efficace di armatura longitudinale superiore. [cm²]

C.b. sup.: distanza dal bordo del baricentro dell'armatura longitudinale superiore. [cm]

A inf.: area efficace di armatura longitudinale inferiore. [cm²]

*C.b. inf.*: distanza dal bordo del baricentro dell'armatura longitudinale inferiore. [cm] *M+ela*: momento flettente desunto dal solutore che tende le fibre inferiori. [daN\*cm]

Comb.: combinazione.

M+des: momento flettente di progetto che tende le fibre inferiori. [daN\*cm]

**M+ult**: momento ultimo per trazione delle fibre inferiori. [daN\*cm]

x/d: rapporto tra posizione asse neutro e altezza utile.

*M-ela*: momento flettente desunto dal solutore che tende le fibre superiori. [daN\*cm]

*M-des*: momento flettente di progetto che tende le fibre superiori. [daN\*cm]

*M-ult*: momento ultimo per trazione delle fibre superiori. [daN\*cm]

Verifica: stato di verifica.

**A st**: area di staffe per unità di lunghezza. [cm²]

A sl: area di armatura longitudinale tesa per valutazione resistenza taglio in assenza di armature a taglio. [cm²]

A sag: area equivalente di barre piegate per unità di lunghezza. [cm²]

*Vela*: taglio elastico. [daN] *Vdes*: taglio di progetto. [daN]

**Vrd**: resistenza a taglio della sezione senza armature. [daN]

*Vrcd*: sforzo di taglio che produce il cedimento delle bielle. [daN]

**Vrsd**: resistenza a taglio per la presenza delle armature. [daN]

**Vult**: taglio ultimo. [daN]

cotgθ: cotg dell'angolo di inclinazione dei puntoni in calcestruzzo.

Rara: famiglia di combinazione di verifica.

Mela: momento elastico. [daN\*cm]

Mdes: momento di progetto. [daN\*cm]

 $\sigma c$ : tensione di compressione nel calcestruzzo. [daN/cm<sup>2</sup>]

 $\sigma$  c lim.: tensione limite di compressione nel calcestruzzo. [daN/cm<sup>2</sup>]

 $\sigma f$ .: tensione di trazione nell'acciaio. [daN/cm<sup>2</sup>]

σ f lim.: tensione limite di trazione nell'acciaio. [daN/cm²] Quasi permanente: famiglia di combinazione di verifica.

 $\sigma$  *FRP*: tensione di trazione nell'FRP. [daN/cm<sup>2</sup>]

 $\sigma$  FRP lim.: tensione limite di trazione nell'FRP. [daN/cm²]

Aste: numero delle aste del tratto in verifica.

Size X: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione X locale. [cm]

Size Y: misura dell'impronta al suolo lungo la direzione Y locale. [cm]

Comb: combinazione.

Type: indicazione del tipo di combinazione statica o sismica.

Cond: indicazione della condizione di carico (BT breve termine o LT lungo termine).





**yR**: coefficiente parziale sulla resistenza di progetto.

*Rd*: resistenza di progetto. [daN]

*Ed*: azione di progetto. [daN]

*Rd/Ed*: coefficiente di sicurezza alla capacità portante.

Fx: componente orizzontale del carico lungo x. [daN]

Fy: componente orizzontale del carico lungo y. [daN]

Fz: componente verticale del carico. [daN]

*Mx*: momento risultante agente attorno x. [daN\*cm]

My: momento risultante agente attorno y. [daN\*cm]

*Inc.x*: inclinazione del carico lungo x. [deg]

*Inc.y.* inclinazione del carico lungo y. [deg]

*Ecc.x*: eccentricità del carico lungo x. [cm]

Ecc.y: eccentricità del carico lungo y. [cm]

**B**': larghezza efficace. [cm]

L': lunghezza efficace. [cm]

*qd*: sovraccarico di progetto. [daN/cm²]

ys: peso specifico di progetto del suolo. [daN/cm³]

*Fi*: angolo di attrito di progetto. [deg]

Coes: coesione di progetto. [daN/cm²]

Amax: accelerazione normalizzata max al suolo.

N٠

Na: fattore di capacità portante per il termine di sovraccarico.

Nc: fattore di capacità portante per il termine coesivo.

Ng: fattore di capacità portante per il termine attritivo.

S

Sq: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine di sovraccarico.

Sc: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine coesivo.

Sg: fattore correttivo di capacità portante per forma (shape), per il termine attritivo.

D:

Da: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine di sovraccarico.

Dc: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine coesivo.

Dg: fattore correttivo di capacità portante per approfondimento (deep), per il termine attritivo.

ŀ

*Ig*: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine di sovraccarico.

Ic: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine coesivo.

*lg*: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, per il termine attritivo.

Ba: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine di sovraccarico.

Bc: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine coesivo.

**Bg**: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione della base, per il termine attritivo.

G:

Ga: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine di sovraccarico.

*Gc*: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine coesivo.

**Gg**: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del pendio, per il termine attritivo.

**Pq**: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine di sovraccarico.

Pc: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine coesivo.

Pg: fattore correttivo di capacità portante per punzonamento, per il termine attritivo.

E:

Eq: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine di sovraccarico.

Ec: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine coesivo.

Eg: fattore correttivo di capacità portante per sisma (earthquake), per il termine attritivo.

*Tipo*: tipologia di cedimento considerato (E = elastico, D = edometrico, Z = consolidazione primaria).

Assoluto: cedimento assoluto massimo.

Sa adm: cedimento assoluto ammissibile. [cm]





Sa: cedimento assoluto massimo. [cm]

Nodo: nodo dove avviene il cedimento assoluto massimo.

*Differenziale*: cedimento differenziale massimo.

*Sd adm*: cedimento differenziale ammissibile. [cm]

Sd: cedimento differenziale massimo. [cm]

*Nodo I*: nodo dove avviene il cedimento differenziale massimo.

Nodo j: nodo dove avviene il cedimento differenziale massimo.

Relativo: cedimento relativo massimo.

*Sr adm*: cedimento relativo ammissibile. [cm]

Sr. cedimento relativo massimo. [cm]

Nodo: nodo dove avviene il cedimento relativo massimo.

Rapp. inflessione: rapporto di inflessione (cedimento relativo max su lunghezza complessiva tratta).

RI adm: rapporto di inflessione ammissibile.

RI: rapporto di inflessione (cedimento relativo max su lunghezza complessiva tratta).

Rotazione rigida: rotazione rigida valutata tra primo ed ultimo punto.

RR adm: rotazione rigida ammissibile. [deg]

RR: rotazione rigida massima (tra primo ed ultimo punto). [deg]

Rotazione assoluta: rotazione assoluta dei singoli tratti.

**R Adm**: rotazione assoluta ammissibile. [deg]

**R Max**: rotazione assoluta massima. [deg]

Nodo I: dal nodo. Nodo I: al nodo.

Distorsione angolare positiva: distorsione angolare positiva (concavità verso l'alto).

**D+ adm**: distorsione angolare ammissibile. [deg]

D+: distorsione angolare massima positiva (concavità verso l'alto). [deg]

*Nodo*: nodo dove avviene la distorsione angolare massima positiva (concavità verso l'alto).

Distorsione angolare negativa: distorsione angolare negativa (concavità verso il basso).

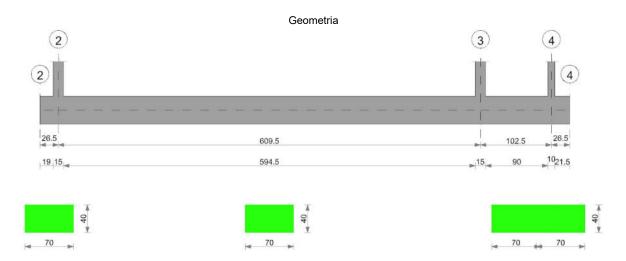
*D-adm*: distorsione angolare ammissibile. [deg]

D-: distorsione angolare massima negativa (concavità verso il basso). [deg]

*Nodo*: nodo dove avviene la distorsione angolare massima negativa (concavità verso il basso).



### Trave di fondazione a "infissione montante" 2-4



#### Caratteristiche dei materiali

Acciaio: B450C Fyk 4500 Calcestruzzo: C25/30 Rck 300

#### Elenco delle sezioni

N°	Descrizione	Tipo	Base	Altezza	Copriferro sup.	Copriferro inf.	Copriferro lat.
1	R 70x40	Rettangolare	70	40	6	6	6

## **Output campate**

#### Campata 1 tra i fili 2 - 2, sezione R 70x40, asta 7

### Verifiche a flessione in famiglia SLU

х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	0	0	0	0	0	SLU 14	296	0	0	0	_	SLU	0	0	0
											4,59294824395329E-	27			
											09				
9	6.16	7.7	6.16	7.7	65	SLU 40	296	829561	0.168	2806	39,9312629699707	SLU 1	0	-	0,167726095340833
														829561.063	
18	6.16	7.7	6.16	7.7	256	SLU 40	296	829561	0.168	2806	157,735076904297	SLU 1	0	-	0,167726095340833
														829561.063	
19	6.16	7.7	6.16	7.7	296	SLU 40	296	829561	0.168	2806	182,187894713204	SLU 1	0	-	0,167726095340833
														829561.063	
27	6.16	7.7	6.16	7.7	569	SLU 40	138	829561	0.168	6019					

#### Verifiche a flessione in famiglia SLV (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1 Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019

х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	0	0	0	0	0	SLV 13	236	0	0	0	_	SLV 9	0	0	0
											2,74076228379272E-				
											09				
9	6.16	7.7	6.16	7.7	52	SLV 1	236	714903	0.215	3032	39,3254814147949	SLV	0	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
18	6.16	7.7	6.16	7.7	204	SLV 1	236	714903	0.215	3032	155,575988769531	SLV	0	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
19	6.16	7.7	6.16	7.7	236	SLV 1	236	714903	0.215	3032	179,736158838812	SLV	0	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
27	6.16	7.7	6.16	7.7	453	SLV 1	327	714903	0.215	2184					

## Verifiche SLD Resistenza a flessione (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1 Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019

	atazioi		J 4111122		io io cogo	01111. 002	0.002, 0,	u 0.0010							
x	A sup.	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
		sup.		inf.											
0	0	0	0	0	0	SLD 1	218	0	0	0					
9	6.16	7.7	6.16	7.7	48	SLD 1	218	714903	0.215	3284					
18	6.16	7.7	6.16	7.7	189	SLD 1	218	714903	0.215	3284					
19	6.16	7.7	6.16	7.7	218	SLD 1	218	714903	0.215	3284					
2.7	6.16	7.7	6.16	7.7	419	ST.D 1	302	714903	0.215	2364					





#### Verifiche a taglio in famiglia SLU

х	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	0	Ger.	0	10907	62203	61373	61373	2.45	777593177505436
0	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	809664887113834
9	0.178	0	0	15	SLU 40	15	9432	50229	49559	49559	2.45	3398,82840910162
18	0.178	0	0	29	SLU 40	29	9432	50229	49559	49559	2.45	1732,21452021905
19	0.178	0	0	31	SLU 40	31	9432	50229	49559	49559	2.45	1615,39714928445
27	0.178	0	0	42	SLU 40	42	9432	50229	49559	49559	2.45	1177,54338343074

#### Verifiche a taglio in famiglia SLV

x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	0	Ger.	0	10907	62203	61373	61373	2.45	655747419961310
0	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	317648757565842
9	0.178	0	0	12	SLV 1	12	9432	50229	49559	49559	2.45	4258,71718135706
18	0.178	0	0	23	SLV 1	23	9432	50229	49559	49559	2.45	2174,29051839582
19	0.178	0	0	24	SLV 1	24	9432	50229	49559	49559	2.45	2028,21745619383
27	0.178	0	0	33	SLV 1	33	9432	50229	49559	49559	2.45	1480,7807566547

## Verifiche SLD Resistenza a taglio

x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	264079277721976
9	0.178	0	0	11	SLD 1	11	9432	50229	49559	49559	2.45	4614,13894602915
18	0.178	0	0	21	SLD 1	21	9432	50229	49559	49559	2.45	2353,14286978161
19	0.178	0	0	23	SLD 1	23	9432	50229	49559	49559	2.45	2194,67535567074
27	0.178	0	0	31	SLD 1	31	9432	50229	49559	49559	2.45	1600,73775550597

#### Verifiche delle tensioni in esercizio

х			R	ara						Quasi pe	ermanent	te			Verifica
	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σf.	σf lim.	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σFRP	σ FRP lim.	
0	0	1	0	0	149.4	0	3600	0	1	0	0	112.1	0	+∞	Si
9	46	1	208	0	149.4	0.2	3600	46	1	208	0	112.1	0	+∞	Si
18	180	1	208	0	149.4	0.2	3600	180	1	208	0	112.1	0	+∞	Si
19	208	1	208	0	149.4	0.2	3600	208	1	208	0	112.1	0	+∞	Si
27	400	1	97	0	149.4	0.1	3600	400	1	97	0	112.1	0	+∞	Si

#### Verifica di apertura delle fessure

La campata non presenta apertura delle fessure

### Campata 2 tra i fili 2 - 3, sezione R 70x40, aste 6, 5, 4, 3

#### Verifiche a flessione in famiglia SLU

Х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	569	SLU 40	138	829561	0.168	6019					
8	6.16	7.7	6.16	7.7							-	SLU	-6347	-	0,167726095340833
											802,377471448161	40		829561.063	
203	6.16	7.7	6.16	7.7							-16442,267578125	SLU	-16958	-	0,167726095340833
												40		829561.063	
284	6.16	7.7	6.16	7.7							-17230,115234375	SLU	-17249	-	0,167726095340833
												40		829561.063	
406	6.16	7.7	6.16	7.7							-16435,75390625	SLU	-16925	-	0,167726095340833
												40		829561.063	
602	6.16	7.7	6.16	7.7							=	SLU	-7471	-	0,167726095340833
											2528,68908300862	40		829561.063	
610	6.16	7.7	6.16	7.7							=	SLU	-1302	=	0,167726095340833
											1302,49523925781	40		829561.063	

## Verifiche a flessione in famiglia SLV (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: ɛc2= 0.002, ɛyd= 0.0019

х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	4555	SLV 13	4046	714903	0.215	177	-	SLV 1	-3756	-	0,214924113836658
											3756,29736328125			714903.176	
8	6.16	7.7	6.16	7.7	3559	SLV 13	3559	714903	0.215	201	_	SLV 1	-8332	-	0,214924113836658
											4686,40170485862			714903.176	
203	6.16	7.7	6.16	7.7							-13418,64453125	SLV 1	-13419	-	0,214924113836658
														714903.176	
406	6.16	7.7	6.16	7.7							-12995,46484375	SLV	-13099	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
602	6.16	7.7	6.16	7.7	3881	SLV 1	3881	714903	0.215	184	-	SLV	-10056	-	0,214924113836658
											7361,53218931053	13		714903.176	
610	6.16	7.7	6.16	7.7	4894	SLV 1	4377	714903	0.215	163	-6653,38671875	SLV	-6653	-	0,214924113836658
			1									13		714903.176	

## Verifiche SLD Resistenza a flessione (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1 Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: cc2= 0.002, cvd= 0.0019

Le ui	ialazi	Jili uli	iiiie u	IIIIZZC	ite sone	ie segu	1 <del>0</del> 1111. 202	2- 0.002	, Eyu-	0.0019	'				
х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	1877	SLD 13	1377	714903	0.215	519	-	SLD 1	-1078	-	0,214924113836658
											1077,85327148438			714903.176	
8	6.16	7.7	6.16	7.7	902	SLD 13	902	714903	0.215	793	-	SLD 1	-5836	-	0,214924113836658
											2029,32841540517			714903.176	
203	6.16	7.7	6.16	7.7							-12210,033203125	SLD 1	-12376	-	0,214924113836658
														714903.176	
244	6.16	7.7	6.16	7.7							-12386,42578125	SLD 1	-12386	-	0,214924113836658
														714903.176	
406	6.16	7.7	6.16	7.7							-12042,416015625	SLD	-12152	-	0,214924113836658
												13		714903.176	





х	A sup.	C.b. sup.	A inf.	C.b. inf.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
602	6.16	7.7	6.16	7.7	258	SLD 1	258	714903	0.215	2768	-	SLD	-6933	-	0,214924113836658
											3738,55907842622	13		714903.176	
610	6.16	7.7	6.16	7.7	1173	SLD 1	704	714903	0.215	1015	-	SLD	-2932	-	0,214924113836658
											2932,25439453125	13		714903.176	

## Verifiche a taglio in famiglia SLU

x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	6.16	0	-189	SLU 40	-189	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	262,301587301586
8	0.108	6.16	0	-178	SLU 40	-178	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	172,976428281756
203	0.108	6.16	0	-19	SLU 40	-19	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	1586,88938671899
406	0.108	6.16	0	18	SLU 40	18	9432	49504	30782	30782	2.5	1719,4213620534
602	0.108	6.16	0	159	SLU 40	159	9432	49504	30782	30782	2.5	193,513339414563
610	0.115	6.16	0	169	SLU 40	169	9432	49504	32686	32686	2.5	193,290393287791

#### Verifiche a taglio in famiglia SLV

X	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	6.16	0	-137	SLV 13	-137	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	362,691458318886
8	0.108	6.16	0	-130	SLV 13	-130	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	237,027249886294
203	0.108	6.16	0	1	SLV 1	1	9432	49504	30782	30782	2.5	26899,1237305004
203	0.108	6.16	0	-28	SLV 13	-28	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	1090,19518629183
406	0.108	6.16	0	32	SLV 1	32	9432	49504	30782	30782	2.5	969,242529758264
406	0.108	6.16	0	-6	SLV 13	-6	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	4829,26886849504
602	0.108	6.16	0	132	SLV 1	132	9432	49504	30782	30782	2.5	232,960290814113
610	0.115	6.16	0	139	SLV 1	139	9432	49504	32686	32686	2.5	235,648782841612

#### Verifiche SLD Resistenza a taglio

х	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	6.16	0	-134	SLD 13	-134	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	369,47308350953
8	0.108	6.16	0	-127	SLD 13	-127	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	242,856312776296
203	0.108	6.16	0	-19	SLD 13	-19	-9432	-49504	-30782	-30782	2.5	1640,15122805846
406	0.108	6.16	0	19	SLD 1	19	9432	49504	30782	30782	2.5	1580,94843716747
602	0.108	6.16	0	119	SLD 1	119	9432	49504	30782	30782	2.5	258,850509843563
610	0.115	6.16	0	126	SLD 1	126	9432	49504	32686	32686	2.5	259,857392600917

#### Verifiche delle tensioni in esercizio

X			R	ara						Quasi pe	rmanent	е			Verifica
	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σf.	σf lim.	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σ FRP	σFRP	
														lim.	
0	400	1	97	0	149.4	0.1	3600	400	1	97	0	112.1	0	+∞	Si
8	-564	1	-4459	0.2	149.4	3.3	3600	-564	1	-4459	0.2	112.1	0	+∞	Si
203	-11543	1	-11902	0.6	149.4	8.9	3600	-11543	1	-11902	0.6	112.1	0	+∞	Si
406	-11517	1	-11865	0.6	149.4	8.9	3600	-11517	1	-11865	0.6	112.1	0	+∞	Si
602	-1740	1	-5209	0.3	149.4	3.9	3600	-1740	1	-5209	0.3	112.1	0	+∞	Si
610	-880	1	-880	0	149.4	0.7	3600	-880	1	-880	0	112.1	0	+∞	Si

#### Verifica di apertura delle fessure

La campata non presenta apertura delle fessure

#### Campata 3 tra i fili 3 - 4, sezione R 70x40, asta 2

## Verifiche a flessione in famiglia SLU

x	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7							-	SLU	-1302	-	0,167726095340833
											1302,49523925781	40		829561.063	
8	6.16	7.7	6.16	7.7							-	SLU	-2613	-	0,167726095340833
											1726,65589569836	40		829561.063	
34	6.16	7.7	6.16	7.7							-2574,599609375	SLU	-2613	-	0,167726095340833
												40		829561.063	
51	6.16	7.7	6.16	7.7							-2526,216796875	SLU			0,167726095340833
												40		829561.063	
68	6.16	7.7	6.16	7.7	-1180	SLU 1	231	829561	0.168	3593	-	SLU	-2613	-	0,167726095340833
											1975,11169433594			829561.063	
98	6.16	7.7	6.16	7.7	231	SLU 40	231	829561	0.168	3593	143,618656111927	SLU 1	-2269	-	0,167726095340833
														829561.063	
103	6.16	7.7	6.16	7.7	776	SLU 40	562	829561	0.168	1477					

## Verifiche a flessione in famiglia SLV (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1 Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019

		O O					011111 002	0.002	, -, -						
х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	685	SLV 1	597	714903	0.215	1198	-2444,0869140625	SLV	-2444	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
8	6.16	7.7	6.16	7.7	534	SLV 1	556	714903	0.215	1285	-	SLV	-4168	-	0,214924113836658
											2891,77206197599	13		714903.176	
34	6.16	7.7	6.16	7.7	422	SLV 1	1443	714903	0.215	495	-	SLV	-4232	-	0,214924113836658
											3983,49389648437	13		714903.176	
51	6.16	7.7	6.16	7.7	724	SLV 1	2432	714903	0.215	294	-4229,083984375	SLV	-4232	=	0,214924113836658
												13		714903.176	
68	6.16	7.7	6.16	7.7	1340	SLV 1	3165	714903	0.215	226	-4083,8232421875	SLV	-4232	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
98	6.16	7.7	6.16	7.7	3165	SLV 1	3165	714903	0.215	226	=	SLV	-4194	=	0,214924113836658
											2839,45725157203	13		714903.176	
103	6.16	7.7	6.16	7.7	3579	SLV 1	3365	714903	0.215	212	-2493,6015625	SLV	-2494	=	0,214924113836658
												13		714903.176	

## Verifiche SLD Resistenza a flessione (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1 Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019





X	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7							-1435,8291015625	SLD	-1436	-	0,214924113836658
												13		714903.176	
8	6.16	7.7	6.16	7.7							-	SLD	-2645	-	0,214924113836658
											1787,90235268197	13		714903.176	
34	6.16	7.7	6.16	7.7							-	SLD	-2648	-	0,214924113836658
											2563,98193359375	13		714903.176	
51	6.16	7.7	6.16	7.7	-872	SLD 1	549	714903	0.215	1301	-	SLD	-2648	-	0,214924113836658
											2632,88208007813	13		714903.176	
68	6.16	7.7	6.16	7.7	-408	SLD 1	1230	714903	0.215	581	-	SLD	-2648	-	0,214924113836658
											2336,04663085938	13		714903.176	
98	6.16	7.7	6.16	7.7	1230	SLD 1	1230	714903	0.215	581	=	SLD	-2506	-	0,214924113836658
1											904,507669588415	13		714903.176	
103	6.16	7.7	6.16	7.7	1622	SLD 1	1418	714903	0.215	504	-536,8349609375	SLD	-131	=	0,214924113836658
												13		714903.176	

## Verifiche a taglio in famiglia SLU

	_	_										
x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.115	6.16	0	-62	SLU 40	-62	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	527,836615365404
8	0.115	6.16	0	-51	SLU 40	-51	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	
34	0.115	6.16	0	-11	SLU 40	-11	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	2916,57910719013
68	0.115	6.16	0	48	SLU 40	48	9432	49504	32686	32686	2.5	685,949357206308
98	0.115	6.16	0	104	SLU 40	104	9432	49504	32686	32686	2.5	313,047423137843
99	0.115	6.16	0	108	SLU 40	108	9432	49504	32686	32686	2.5	303,617751035602
103	0.178	6.16	0	115	SLU 40	115	9432	50229	49559	49559	2.45	431,944564164049

## Verifiche a taglio in famiglia SLV

X	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.115	6.16	0	-64	SLV 13	-64	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	512,946857639656
8	0.115	6.16	0	-56	SLV 13	-56	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	584,9985418814
34	0.115	6.16	0	9	SLV 1	9	9432	49504	32686	32686	2.5	3673,19849820856
34	0.115	6.16	0	-25	SLV 13	-25	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	1296,49737041204
68	0.115	6.16	0	46	SLV 1	46	9432	49504	32686	32686	2.5	717,89124818011
98	0.115	6.16	0	80	SLV 1	80	9432	49504	32686	32686	2.5	408,665033972207
99	0.115	6.16	0	82	SLV 1	82	9432	49504	32686	32686	2.5	398,954134490683
103	0.178	6.16	0	86	SLV 1	86	9432	50229	49559	49559	2.45	575,14244947758

#### Verifiche SLD Resistenza a taglio

x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.115	6.16	0	-51	SLD 13	-51	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	643,425699387388
8	0.115	6.16	0	-43	SLD 13	-43	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	754,983877975505
34	0.115	6.16	0	-14	SLD 13	-14	-9432	-49504	-32686	-32686	2.5	2298,70812985022
68	0.115	6.16	0	37	SLD 1	37	9432	49504	32686	32686	2.5	872,061321291057
98	0.115	6.16	0	75	SLD 1	75	9432	49504	32686	32686	2.5	433,931202502065
99	0.115	6.16	0	77	SLD 1	77	9432	49504	32686	32686	2.5	421,86639079656
103	0.178	6.16	0	82	SLD 1	82	9432	50229	49559	49559	2.45	603,066424476226

## Verifiche delle tensioni in esercizio

Х			R	ara						Quasi pe	ermanent	e			Verifica
	Mela	Comb.	Mdes	σς	σclim.	σf.	σf lim.	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σ FRP	σFRP	
														lim.	
0	-880	1	-880	0	149.4	0.7	3600	-880	1	-880	0	112.1	0	+∞	Si
8	-1179	1	-1810	0.1	149.4	1.4	3600	-1179	1	-1810	0.1	112.1	0	+∞	Si
34	-1781	1	-1810	0.1	149.4	1.4	3600	-1781	1	-1810	0.1	112.1	0	+∞	Si
68	-1372	1	-1810	0.1	149.4	1.4	3600	-1372	1	-1810	0.1	112.1	0	+∞	Si
98	163	1	163	0	149.4	0.1	3600	163	1	163	0	112.1	0	+∞	Si
103	543	1	393	0	149.4	0.3	3600	543	1	393	0	112.1	0	+∞	Si

## Verifica di apertura delle fessure

La campata non presenta apertura delle fessure

### Campata 4 tra i fili 4 - 4, sezione R 70x40, asta 1

## Verifiche a flessione in famiglia SLU

х	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	776	SLU 40	562	829561	0.168	1477					
5	6.16	7.7	6.16	7.7	513	SLU 40	513	829561	0.168	1616	312,521423339844	SLU 1	0	-	0,167726095340833
														829561.063	
9	6.16	7.7	6.16	7.7	348	SLU 40	513	829561	0.168	1616	211,786697387695	SLU 1	0	-	0,167726095340834
														829561.063	
18	6.16	7.7	6.16	7.7	88	SLU 40	513	829561	0.168	1616	53,4350662231445	SLU 1	0	-	0,167726095340833
														829561.063	
20	0	0	0	0	43	SLU 40	513	0	0	0	26,2547206878662	SLU 1	0	0	0
27	0	0	0	0	0	SLU 27	513	0	0	0	_	SLU	0	0	0
											7,13043846189976E-	14			
											10				

## Verifiche a flessione in famiglia SLV (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019

x	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	627	SLV 13	511	714903	0.215	1400					
5	6.16	7.7	6.16	7.7	415	SLV 13	415	714903	0.215	1721	302,791968579562	SLV 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
9	6.16	7.7	6.16	7.7	282	SLV 13	415	714903	0.215	1721	205,020141601563	SLV 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
18	6.16	7.7	6.16	7.7	71	SLV 13	415	714903	0.215	1721	51,6290245056152	SLV 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
20	0	0	0	0	35	SLV 13	415	0	0	0	25,3530216217041	SLV 1	0	0	0





х	A sup.	C.b. sup.	A inf.	C.b. inf.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
27	0	0	0	0	0	SLV 9	415	0	0	0	=	SLV	0	0	0
											8,14907252788544E-	13			
											10				

## Verifiche SLD Resistenza a flessione (domini sostanzialmente elastici)

La struttura oppure parte di essa, è stata dichiarata come non dissipativa pertanto la verifica a pressoflessione, per tutte o solo alcune sezioni, viene eseguita calcolando i momenti resistenti in campo sostanzialmente elastico secondo D.M. 17-01-2018 §7.4.1

Le dilatazioni ultime utilizzate sono le seguenti: εc2= 0.002, εyd= 0.0019

X	Α	C.b.	A inf.	C.b.	M+ela	Comb.	M+des	M+ult	x/d	M-ela	Comb.	M-des	M-ult	x/d	Verifica
	sup.	sup.		inf.											
0	6.16	7.7	6.16	7.7	573	SLD 13	449	714903	0.215	1592					
5	6.16	7.7	6.16	7.7	379	SLD 13	379	714903	0.215	1885	339,103320427661	SLD 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
9	6.16	7.7	6.16	7.7	257	SLD 13	379	714903	0.215	1885	229,742004394531	SLD 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
18	6.16	7.7	6.16	7.7	65	SLD 13	379	714903	0.215	1885	57,9319152832031	SLD 1	0	-	0,214924113836658
														714903.176	
20	0	0	0	0	32	SLD 13	379	0	0	0	28,4593563079834	SLD 1	0	0	0
27	0	0	0	0	0	SLD 5	379	0	0	0	=	SLD 9	0	0	0
											1,33877620100975E-				
											09				

## Verifiche a taglio in famiglia SLU

х	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	-58	SLU 40	-58	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	858,65592470302
5	0.178	0	0	-47	SLU 40	-47	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1049,85140168128
9	0.178	0	0	-39	SLU 40	-39	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1269,81453891724
18	0.178	0	0	-20	SLU 40	-20	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	2504,31383700581
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	10907	62203	61373	61373	2.45	758207954330265
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	2,10876587298105E+15

## Verifiche a taglio in famiglia SLV

x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	-47	SLV 13	-47	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1064,40016133277
5	0.178	0	0	-38	SLV 13	-38	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1299,78542599563
9	0.178	0	0	-32	SLV 13	-32	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1570,62818796752
18	0.178	0	0	-16	SLV 13	-16	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	3090,99000790717
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	10907	62203	61373	61373	2.45	619087228765079
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	1,68701269838484E+16

## Verifiche SLD Resistenza a taglio

			_									
x	A st	A sl	A sag	Vela	Comb.	Vdes	Vrd	Vrcd	Vrsd	Vult	cotgθ	Verifica
0	0.178	0	0	-43	SLD 13	-43	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1164,15963181004
5	0.178	0	0	-35	SLD 13	-35	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1422,7112268649
9	0.178	0	0	-29	SLD 13	-29	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	1720,18111072562
18	0.178	0	0	-15	SLD 13	-15	-9432	-50229	-49559	-49559	2.45	3389,7951307317
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	10907	62203	61373	61373	2.45	937229276880466
27	0.178	0	0	0	Ger.	0	-10907	-62203	-61373	-61373	2.45	1,0796881269663E+15

### Verifiche delle tensioni in esercizio

х			R	ara						Quasi pe	rmanent	te			Verifica
	Mela	Comb.	Mdes	σс	σc lim.	σf.	σf lim.	Mela	Comb.	Mdes	σς	σc lim.	σFRP	σFRP	
														lim.	
0	543	1	393	0	149.4	0.3	3600	543	1	393	0	112.1	0	+∞	Si
5	359	1	359	0	149.4	0.3	3600	359	1	359	0	112.1	0	+∞	Si
9	243	1	359	0	149.4	0.3	3600	243	1	359	0	112.1	0	+∞	Si
18	61	1	359	0	149.4	0.3	3600	61	1	359	0	112.1	0	+∞	Si
27	0	1	359	0	149.4	0	3600	0	1	359	0	112.1	0	+∞	Si

## Verifica di apertura delle fessure

La campata non presenta apertura delle fessure

## Verifiche geotecniche

Verifiche geotecniche di capacità portante sul piano di posa

Aste	Size X	Size Y	Comb	Type	Cond	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
7,6,5,4,3,2,1	76	5 70	SLU 10	ST	BT	2.3	7481	-5744	1.3	Si
7,6,5,4,3,2,1	76	5 70	SLV 9	SIS	BT	2.3	28499	-5800	4.91	Si
7,6,5,4,3,2,1	76	5 70	SLD 9	SIS	BT	2.3	29880	-5800	5.15	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante - parametri utilizzati nel calcolo di Rd

Fx	Fy	Fz	Mx	My	Inc.x	Inc.y	Ecc.x	Ecc.y	B'	L'	qd	γs	Fi	Coes	Amax
0	725	-5744	-148528	22558	0	7	4	-26	18	757	0.08	0	0	0.2	0
12	-41	-5800	17388	30160	0	0	5	3	64	755	0.08	0	0	0.2	0.06
4	-15	-5800	8888	27610	0	0	5	2	67	755	0.08	0	0	0.2	0.02

Verifiche geotecniche di capacità portante - fattori utilizzati nel calcolo di Rd

	N			S			D			- 1			В			G			Р			E	
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	lq	Ic	lg	Bq	Вс	Bg	Gq	Gc	Gg	Pq	Рс	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5	0	0	0	0	0	0.23	0	0	0.1	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.02	0	0	0.23	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5	0	0	0.02	0	0	0.23	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Verifiche geotecniche - Cedimenti assoluti e differenziali

* *******	ne gee			<del>annonc</del>	4000.0			· · · · ·									
Tipo		Ass	oluto				Differenzia	ale			Rel	ativo		Rapp	o. infless	ione	Verifica
	Sa adm	Sa	Nodo	Comb.	Sd adm	Sd	Nodo I	Nodo j	Comb.	Sr adm	Sr	Nodo	Comb.	RI adm	RI	Comb.	
E	5	0	7	SLE RA	5	0	7	9	SLE RA	5	0	7	SLE RA	0.0033	0	SLE RA	Si
				1					1				1			1	
D	5	0	9	SLE RA	5	0	9	9	SLE RA	5	0	8	SLE RA	0.0033	0	SLE RA	Si
				1					1				1			1	
Z	5	0	9	SLE RA	5	0	9	9	SLE RA	5	0	8	SLE RA	0.0033	0	SLE RA	Si
				1					1				1	1		1	





Verifiche geotecniche - Rotazioni assolute e differenziali

	3			W			U. U														
Tipo	Rota	azione ri	gida		Rota	zione ass	oluta		Distor	sione ar	igolare po	ositiva	Distor	sione ar	ngolare ne	egativa	Verifica				
	RR adm	RR	Comb.	R Adm	R Max	Nodo I	Nodo J	Comb.	D+ adm	D+	Nodo	Comb.	D- adm	D-	Nodo	Comb.					
E	0.19	0	SLE RA	0.19	0	9	8	SLE RA	0.19	0	3	SLE RA	0.1	0	9	SLE RA	Si				
			1					1				1				1					
D	0.19	0	SLE RA	0.19	0	9	8	SLE RA	0.19	0	9	SLE RA	0.1	0	8	SLE RA	Si				
			1					1				1				1					
Z	0.19	0	SLE RA	0.19	0	9	8	SLE RA	0.19	0	9	SLE RA	0.1	0	8	SLE RA	Si				
l			1					1				1				1					



#### **VERIFICHE SUPERELEMENTI ASTE ACCIAIO LAMINATE**

Le unità di misura elencate nel capitolo sono in [cm, daN, deg] ove non espressamente specificato.

Sezione: sezione in acciaio.

Rotazione: rotazione della sezione. [deg]

**Area**: area inerziale nel sistema geometrico centrato nel baricentro. [cm²]

Jx: momento d'inerzia attorno all'asse orizzontale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

*Jy*: momento d'inerzia attorno all'asse verticale baricentrico di definizione della sezione. [cm4]

ix: raggio di inerzia relativo all'asse x. [cm]

iy: raggio di inerzia relativo all'asse y. [cm]

Wx: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse x. [cm³]

Wy: modulo di resistenza elastico minimo relativo all'asse y. [cm³]

Wplx: modulo di resistenza plastico relativo all'asse x. [cm³]

Wply: modulo di resistenza plastico relativo all'asse y. [cm³]

X: distanza dal nodo iniziale. [cm]

Comb.: combinazione di verifica.

**Sfruttamento**: rapporto di sfruttamento per la verifica in esame, inverso del coefficiente di sicurezza. Verificato se minore o uguale di 1.

Classe: classe della sezione.

**NEd**: sollecitazione assiale. [daN]

**Nc,Rd**: resistenza assiale a compressione ridotta per taglio. [daN]

Nt,Rd: resistenza assiale a trazione ridotta per taglio. [daN]

Riduzione da taglio: rapporto tra la resistenza assiale ridotta per taglio e la resistenza assiale.

ρ**x**: coefficiente di riduzione della resistenza di snervamento per taglio in direzione x.

 $\rho y$ : coefficiente di riduzione della resistenza di snervamento per taglio in direzione y.

Verifica: stato di verifica.

**VEd**: sollecitazione di taglio. [daN]

Vc,Rd: resistenza a taglio. [daN]

Av. area resistenza a taglio. [cm²]

Interazione taglio-torsione: indica se è possibile ridurre il taglio resistente per presenza di torsione.

*Riduzione torsione*: coefficiente riduttivo della resistenza a taglio per presenza di torsione.

*Mx,Ed*: sollecitazione flettente attorno x-x. [daN\*cm]

Mx,Rd: resistenza a flessione attorno x-x ridotta per taglio. [daN\*cm]

Rid. Mx, Rd da VEd: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per taglio e la resistenza flettente attorno x-x.

My,Ed: sollecitazione flettente attorno y-y. [daN\*cm]

My,Rd: resistenza a flessione attorno y-y ridotta per taglio. [daN\*cm]

Rid. My, Rd da VEd: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per taglio e la resistenza flettente attorno y-y.

 $\alpha$ : esponente  $\alpha$  per flessione deviata.

 $\beta$ : esponente  $\beta$  per flessione deviata.

**NRd**: resistenza assiale ridotta per taglio. [daN]

Rid. NRd da VEd: rapporto tra la resistenza assiale ridotta per taglio e la resistenza assiale.

*Mx,Rd*: resistenza a flessione attorno x-x ridotta. [daN\*cm]

*Rid. Mx,Rd da NEd*: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per sforzo normale e taglio e la resistenza flettente ridotta per taglio attorno x-x.

My,Rd: resistenza a flessione attorno y-y ridotta. [daN\*cm]

*Rid. My,Rd da NEd*: rapporto tra la resistenza flettente ridotta per sforzo normale e taglio e la resistenza flettente ridotta per taglio attorno y-y.

Numero rit.: numero del ritegno.

Presente: indica se il ritegno è presente o meno.

Ascissa: ascissa del ritegno rispetto al nodo iniziale del superelemento o ascissa iniziale e finale della campata. [cm]

Campata: campata tra i ritegni.

 $\beta x/m$ : coefficiente di lunghezza efficace per rotazione attorno a x/m.

Vincolo a entrambi estremi: indica se il tratto è vincolato a entrambi gli estremi.





λx/m: snellezza attorno a x/m del tratto tra i due ritegni.

*XVer.* snellezza accettabile.

 $\beta y/n$ : coefficiente di lunghezza efficace per rotazione attorno a y/n.

k,LT: coefficiente di lunghezza efficace per rotazione nel calcolo del momento critico ENV1993-1-1 F 1.2(3).

kw,LT: coefficiente di lunghezza efficace per ingobbamento nel calcolo del momento critico ENV1993-1-1 F 1.2(4).

**λy/n**: snellezza attorno a y/n del tratto tra i due ritegni.

Obblig.: indica se la verifica è obbligatoria da norma.

Nb,Rd: resistenza a instabilità della membratura compressa. [daN]

**x,min**: coefficiente di riduzione minimo.

10 x/m: lunghezza libera di inflessione per inflessione attorno l'asse x-x / m-m. [cm]

10 y/n: lunghezza libera di inflessione per inflessione attorno l'asse y-y / n-n. [cm]

 $\lambda$  adim. x/m: snellezza adimensionale per inflessione attorno l'asse x-x / m-m.

 $\lambda$  adim. y/n: snellezza adimensionale per inflessione attorno l'asse y-y / n-n.

*N,crit x/m*: carico critico per inflessione attorno all'asse x-x / m-m. [daN]

*N,crit y/n*: carico critico per inflessione attorno all'asse y-y / n-n. [daN]

Mb,Rd,x: momento resistente di progetto per l'instabilità per sollecitazione flettente attorno l'asse x-x. [daN\*cm]

χLT: coefficiente di riduzione per instabilità flesso-torsionale.

λ adim. LT: snellezza adimensionale per instabilità flesso-torsionale.

L,LT: distanza tra due ritegni torsionali. [cm]

*M,critico*: momento critico. [daN\*cm]

**NRk**: resistenza caratteristica assiale. [daN]

Mx,Ed max: momento sollecitante massimo attorno l'asse x-x tra due ritegni all'inflessione attorno x-x. [daN\*cm]

Mx,Rk: resistenza caratteristica a flessione attorno l'asse x-x. [daN\*cm]

My, Ed max: momento sollecitante massimo attorno l'asse y-y tra due ritegni all'inflessione attorno y-y. [daN\*cm]

My, Rk: resistenza caratteristica a flessione attorno l'asse y-y. [daN\*cm]

 $\chi$ x: coefficiente di riduzione per inflessione attorno l'asse x-x.

χy. coefficiente di riduzione per inflessione attorno l'asse y-y.

kxx: valore di kxx.

kxy: valore di kxy.

kyx: valore di kyx.

kyy: valore di kyy.

η: valore di η.

hw: altezza dell'anima. [cm]

tw: spessore dell'anima. [cm]

hw/tw max: rapporto tra hw e tw massimo.



## Superelemento in acciaio composto dall'asta 8

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 280

Nodo iniziale: 8 Nodo finale: 12 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	18.36	271.1	271.1	3.84	3.84	54.22	54.22	64.59	64.59
100x100x5										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 41	0.004	1	-172.5	41082.9		1	0	0	Si

#### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.003	1	-120.3	41082.9		1	0	0	Si

### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLV 1	0.001	-11.1	11859.6	9.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
9.3	SLU 38	0.02	241.5	11859.6	9.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLU 49	0.008	1	-1143.3	144561.8	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
242.7	SLD 5	0.001	1	147.9	144561.8	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
270.7	ST.V 1	0.001	1	-104	144561 8	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
242.7	SLD 1	0.001	1	-147.9	144561.8	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLV 1	0.005	1	156	144562	-520	144562	1	1			0	0	Si

## Verifica a flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLD 1	0.002	1	55	144562	-185	144562	1	1			0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 50	0.28	1	-172.5	41082.9	1	-39848	144562	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

ĺ	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
ſ	168	SLV 7	0.004	1	-56.1	41082.9	1	-374	144562	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005

		oogano annz					(	3										
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	-	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid.	Rid.	Rid.	Rid.	 β	ρχ	ρу	Verifica
						NRd da						Mx,Rd da NEd						
						VEd						uuu						
0	SLV	0.048	1	-120.3	41082.9	1	5521	144562	936	144562	1		1			0	0	Si
	10																	





#### Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd			β	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 10	0.03	1	-120.3	41082.9	1	3509	144562	333	144562	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	72.9	Si, (<200)
2	Si	280					

#### Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Controlle della	a sticilczza sc	condo ga.z.a	. 1.5.1 111 0 10						
Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	72.9	Si, (<200)
2	Si	280							

#### Verifica di stabilità membrature compresse §4.2.4.1.3.1 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Nb,Rd	χ,min	10 x/m	10 y/n	λ adim. x/m	λ adim. y/n	N,crit x/m	N,crit y/n	Verifica
0	SLU 41	0.006	1	No	-172.5	27827.4	0.677	280	280	0.776	0.776	71669.7	71669.7	Si

## Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

I	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
I	233.3	SLU 11	0.008	1	Si	-1143.3	144561.8	1	0.126	280	9493583.7	Si

#### Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	Х,У	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
0	SLU 50	0.281	1	172.5		39847.5	151789.9	0	151789.9	0.677	0.677	0.408	0.361	0.997	0.602	1	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,x	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
ſ	0	SLD 5	0.03	1	120.3	43137.1	3509.4	151789.9	332.8	151789.9	0.677	0.677	0.601	0.361	0.999	0.601	1	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	9	0.5	60	Si

#### Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	9	0.5	60	Si

#### Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

Verifiche non eseguite in quanto il superelemento è verticale.

Relazione preliminare strutture



## Superelemento in acciaio composto dall'asta 9

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 280

Nodo iniziale: 3 Nodo finale: 10 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	28.36	982.12	982.12	5.89	5.89	130.95	130.95	152.98	152.98
150x150x5										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 52	0.004	1	-231	63463.9		1	0	0	Si

### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.003	1	-162.3	63463.9		1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLV 1	0.001	-15	18320.4	14.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
9.3	SLU 13	0.013	241.5	18320.4	14.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLU 49	0.003	1	-1143.3	342388.1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
233.3	SLD 5	0.001	1	249.4	342388.1	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
2.5.2	SLV 1	0.001	1	-420.9	342388.1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
233.3	SLD 1	0.001	1	-249.4	342388.1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLV 1	0.003	1	210	342388	-702	342388	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 49	0.12	1	-231	63463.9	1	-39848	342388	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
205.3	SLD 5	0.004	1	-66.6	63463.9	1	849	342388	1		0	0	Si

### Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
158.7	SLV 3	0.007	1	-77	63463.9	1	-1824	342388	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
5	SLD 3	0.005	1	-99.9	63463.9	1	-1197	342388	1		0	0	Si





## Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•	Rid. Mx,Rd da VEd		My,Rd	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLV 5	0.021	1	-162.3	63463.9	1	5109	342388	-1263	342388	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

>	Comi	o. Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd		Rid. Mx,Rd da NEd		My,Rd	α	β	ρх	ρу	Verifica
	0 SLD	0.011	1	-162.3	63463.9	1	1349	342388	-1496	342388	1		1				0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	47.6	Si, (<200)
2	Si	280					

## Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	47.6	Si, (<200)
2	Si	280							

#### Verifica di stabilità membrature compresse §4.2.4.1.3.1 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Nb,Rd	χ,min	10 x/m	10 y/n	λ adim. x/m	λ adim. y/n	N,crit x/m	N,crit y/n	Verifica
	ST.II 41	0.004	- 1	3.7	0.01	53264 4	U 830	280	280	0 [0]	0 503	250637 3	250637 3	

## Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
233.3	SLU 52	0.003	1	Si	-1143.3	342388.1	1	0.103	280	33939719.7	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

		•	•			_											
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	Х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
0	SLU 50	0 121	1	-231	66637 1	39847 5	359507 5	0	359507.5	0 839	0 839	0 407	0 36	0 999	0 601	1	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
ı	0	SLD 9	0.011	1	-162.3	66637.1	2396.4	359507.5	448.9	359507.5	0.839	0.839	0.601	0.36	1	0.601	1	Si

# Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	14	0.5	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	η hw		hw/tw max	Verifica
1.2	14	0.5	60	Si

## Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

Verifiche non eseguite in quanto il superelemento è verticale.

Relazione preliminare strutture



## Superelemento in acciaio composto dall'asta 10

#### Caratteristiche del materiale

Acciaio: S235, fyk = 2350

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 280

Nodo iniziale: 7 Nodo finale: 11 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No Sovraresistenza: 0% Sisma Z: No

## Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
EN10219	0	28.36	982.12	982.12	5.89	5.89	130.95	130.95	152.98	152.98
150x150x5										

#### Verifiche di resistenza

#### Verifiche a forza assiale §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 52	0.004	1	-231	63463.9		1	0	0	Si

### Verifiche a forza assiale SLD §4.2.4.1.2.1 - §4.2.4.1.2.2 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	Nc,Rd	Nt,Rd	Riduzione da taglio	ρх	ρу	Verifica
0	SLD 1	0.003	1	-162.3	63463.9		1	0	0	Si

#### Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
0	SLV 1	0.001	-15	18320.4	14.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio- torsione	Riduzione torsione	Verifica
9.3	SLU 13	0.013	241.5	18320.4	14.18	Considerata	1	Si

#### Verifica a flessione semplice X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLU 49	0.003	1	-1143.3	342388.1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	ρх	ру	Verifica
233.3	SLD 5	0.001	1	249.4	342388.1	1	0	0	Si

#### Verifica a flessione semplice Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
252	SLV 1	0.001	1	-420 9	342388 1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione semplice Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	рх	ру	Verifica
233.3	SLD 1	0.001	1	-249.4	342388.1	1	0	0	Si

## Verifica a flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. My,Rd da VEd	α	β	ρх	ρу	Verifica
233.3	SLV 1	0.003	1	210	342388	-702	342388	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
0	SLU 49	0.12	1	-231	63463.9	1	-39848	342388	1		0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione retta X SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
205.3	SLD 5	0.004	1	-66.6	63463.9	1	849	342388	1		0	0	Si

### Verifica a presso/tenso flessione retta Y §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
158.7	SLV 3	0.007	1	-77	63463.9	1	-1824	342388	1		0	0	Si

#### Verifica a presso/tenso flessione retta Y SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	ρх	ρу	Verifica
56	SLD 3	0.005	1	-99.9	63463.9	1	-1197	342388	1		0	0	Si





### Verifica a presso/tenso flessione deviata §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•	Rid. Mx,Rd da VEd		My,Rd	β	ρх	ρу	Verifica
0	SLV 5	0.021	1	-162.3	63463.9	1	5109	342388	-1263	342388	1	1			0	0	Si

## Verifica a presso/tenso flessione deviata SLD §§ 4.2.4.1.2.3 - 4.2.4.1.2.6 - 4.2.4.1.2.7 - 4.2.4.1.2.8 NTC18

Verifiche eseguite utilizzando la formula conservativa (6.2) §6.2.1 EN 1993-1-1:2005.

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	•		Rid. Mx,Rd da NEd		My,Rd	β	ρх	ρу	Verifica
(	SLD 1	0.011	1	-162.3	63463.9	1	1349	342388	-1496	342388	1		1			0	0	Si

#### Verifiche ad instabilità

#### Caratteristiche iniziali

Membratura principale per controllo snellezza; Calcolo di snellezze ed N critici condotti secondo gli assi principali;

Curva X: c; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: d;

#### Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βx/m	Vincolo a entrambi estremi	λx/m	λVer
1	Si	0					
			1-2	1	Si	47.6	Si, (<200)
2	Si	280					

## Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	βy/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λy/n	λVer
1	Si	0							
			1-2	1	1	1	Si	47.6	Si, (<200)
2	Si	280							

#### Verifica di stabilità membrature compresse §4.2.4.1.3.1 NTC18

Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	NEd	Nb,Rd	χ,min	10 x/m	10 y/n	λ adim. x/m	λ adim. y/n	N,crit x/m	N,crit y/n	Verifica
	ST.II 41	0.004	- 1	3.7	0.01	53264 4	U 830	280	280	0 [0]	0 503	250637 3	250637 3	

## Verifica a svergolamento §4.2.4.1.3.2 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Obblig.	Mx,Ed	Mb,Rd,x	χ,LT	λ adim. LT	L,LT	M,critico	Verifica
233.3	SLU 52	0.003	1	Si	-1143.3	342388.1	1	0.103	280	33939719.7	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

		•	•			_											
Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	х,х	Х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
0	SLU 50	0 121	1	-231	66637 1	39847 5	359507 5	0	359507.5	0 839	0 839	0 407	0 36	0 999	0 601	1	Si

## Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §C.4.2.4.1.3.3.2 NTC18

	Х	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRk	Mx,Ed max	Mx,Rk	My,Ed max	My,Rk	χ,x	х,у	kxx	kxy	kyx	kyy	χ,LT	Verifica
Г	0	SLD 9	0.011	1	-162.3	66637.1	2396.4	359507.5	448.9	359507.5	0.839	0.839	0.601	0.36	1	0.601	1	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima X §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	14	0.5	60	Si

## Verifica di stabilità a taglio anima Y §4.2.4.1.2.4 [4.2.27] NTC18

η	hw	tw	hw/tw max	Verifica
1.2	14	0.5	60	Si

## Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

Verifiche non eseguite in quanto il superelemento è verticale.