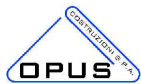




PROGETTO DEFINITIVO

Appalto integrato sulla base del progetto di fattibilità tecnica ed economica "Smart City Napoli Nord - Piani Urbani Integrati – M5C2 – I.2.2"
CIG 972663946C CUP I45I22000020006 - CUP I45I22000030006

RTI



OPUS COSTRUZIONI S.P.A.
Capogruppo
P.IVA 07201350639
Via Campana 233, Pozzuoli



ARCHIVOLTO SRL
Mandante
P.IVA 07162480631
Via O. P. Cafaro n.4, Napoli

RTP

SAG ARCHITETTURA SRLS
P.IVA 09189081210
Sede legale: Via Posillipo 66, Napoli

MASCOLO INGEGNERIA SRL
P.IVA 08524811216
Sede legale: Via Gramsci 19, Cicciano

ELECTA SRL
P.IVA 04082971211
Sede legale: Via Principe di Piemonte 109, Roccarainola

RUP

Arch. Pasquale Imbema

PROGETTO STRUTTURALE - (Afragola Rione Salicelle)

RELAZIONE DI CALCOLO

DATA EMISS.	Dicembre 2023		CODIFICA	AFG.PD.STR.R.001
SCALA	-	FORMATO A4		

REVISIONE	DESCRIZIONE	DATA	APPROVATO DA
03			
02			
01			
00	prima emissione	Dicembre 2023	



SOMMARIO

PREMESSA.....	2
DESCRIZIONE DELL'OPERA	2
NORMATIVA TECNICA DI RIFERIMENTO	4
METODO DI CALCOLO.....	4
SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE	8
AZIONI DI CALCOLO	9
VALUTAZIONI DELLE AZIONI SISMICHE	9
SPETTRI DI RISPOSTA ELASTICI.....	10
<i>SPETTRI DI PROGETTO PER GLI SLE</i>	11
<i>SPETTRI DI PROGETTO PER GLI SLU</i>	11
<i>CLASSE DI DUTTILITÀ E FATTORE DI STRUTTURA</i>	11
VALUTAZIONE DELLE AZIONI NON SISMICHE	12
CARICHI STRUTTURALI	12
CARICHI PERMANENTI	12
CARICHI ACCIDENTALI	13
AZIONE DELLA NEVE	13
AZIONE DEL VENTO	15
AZIONE DELLA TEMPERATURA.....	16
TABELLA RIASSUNTIVA DEI CARICHI	16
CONDIZIONI E COMBINAZIONI DI CALCOLO	17
PRINCIPALI RISULTATI DI CALCOLO	19
RISPOSTA MODALE	19
VERIFICA DI TORSIO-DEFORMABILITÀ	19
VERIFICA EFFETTI DEL SECONDO ORDINE	20
SPOSTAMENTI DI INTERPIANO ESTREMI	20
VERIFICHE TRAVI TIPO.....	21
VERIFICHE PILASTRI/COLONNE.....	23
VERIFICA FONDAZIONE.....	26
SCHEMI STATICI	31
VERIFICA DI AFFIDABILITÀ DEI CODICI UTILIZZATI.....	34

PREMESSA

La presente relazione ha lo scopo di fornire tutte le indicazioni necessarie alla lettura degli elaborati di calcolo, riportati in allegato alla presente, sviluppati per le analisi di verifica degli elementi strutturali caratterizzanti le opere da prevedersi nell'ambito dell'Appalto integrato "Smart City Napoli Nord – Piani Urbani Integrati", con particolare riferimento al sito di **Rione Salicelle in Afragola (NA)**.

Si riporta di seguito l'inquadramento satellitare del sito e del complesso.



Figura 1. Collocazione territoriale area di intervento

DESCRIZIONE DELL'OPERA

Il progetto prevede, per il sito in esame, la realizzazione di:

- ricovero bus;
- fermata bus.

Per il ricovero bus è prevista una struttura intelaiata in acciaio S275 costituita da colonne HEB300 e travi principali HEB280 e secondarie IPE240 con campi di solai di circa 5x6,2 m coperti mediante lamiera grecata tipo HIBOND A55-P770 da 1 mm e soletta collaborante in c.a. spessore 55 mm. La struttura nello specifico presenta due livelli fuori terra collegati mediante scala interna in acciaio costituita da cosciali in UPN240 sospesi alla struttura principale mediante tiranti Ø60.3x5 mm. Infine, le fondazioni sono di tipo diretto costituite da plinti 250x250x70 cm armati con 10+10Ø16 inferiormente e 4+4Ø12 superiormente e travi di collegamento 30x70 cm in entrambe le direzioni armate con 3+3Ø16.

Per la fermata bus è prevista una struttura leggera autoportante realizzata mediante stampa 3D; per la stessa si rimanda alle specifiche fornite dal produttore. Infine, le fondazioni sono di tipo diretto costituite da una platea di spessore 30 cm armata con doppia rete Ø14/20x20 cm.

Dal punto di vista funzionale il manufatto si qualifica come non suscettibile di affollamento e pertanto ricade nella **classe d'uso II** ai fini della classificazione sismica. La principale destinazione d'uso è quella di "uffici", vale a dire di categoria B secondo il DM 17/01/2018.

Si riportano di seguito alcune immagini significative della modellazione geometrica effettuata.

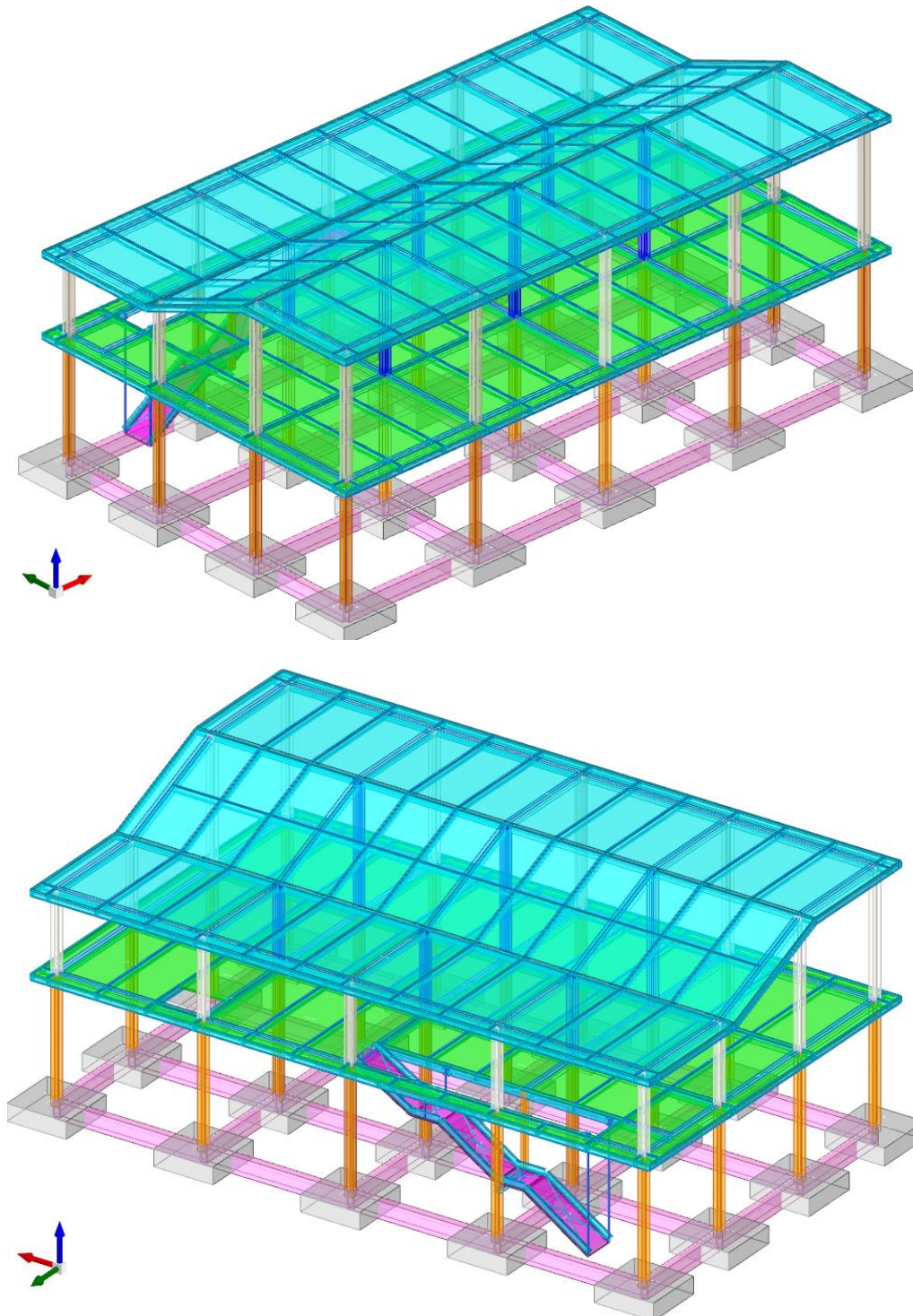


Figura 2. Viste 3D del modello geometrico

Nello specifico si evidenzia che le fondazioni e tutte le opere a contatto con il terreno sono realizzate mediante calcestruzzo di cemento armato di classe C25/30 e classe di esposizione XC2 mentre le restanti opere in elevazione sono realizzate in acciaio S275.

NORMATIVA TECNICA DI RIFERIMENTO

La struttura in oggetto ricade in zona sismica pertanto tutte le analisi numeriche svolte per il calcolo e le verifiche dei vari elementi strutturali costituenti le stesse, sono state effettuate in accordo alla normativa vigente ed in particolare:

- **Decreto Ministeriale 17-01-2018, NORME TECNICHE PER LE COSTRUZIONI E CIRCOLARE ESPLICATIVA n. 7 del 11-02-2019.**
- Eurocode 2: *Design of concrete structures – Part 1-1 general rules and rules for buildings*
- Eurocode 3: *Design of steel structures – Part 1-1 general rules and rules for buildings*
- Eurocode 4: *Design of composite steel and concrete structures – Part 1-1 general rules and rules for buildings*
- Eurocode 8: *Design of structures for earthquake resistance -Part 1: General rules, seismic actions and rules for buildings.*

METODO DI CALCOLO

Per poter eseguire un'analisi che consenta sia il dimensionamento che le verifiche degli elementi strutturali è necessario schematizzare la costruzione attraverso un opportuno modello che possa tener conto dei diversi comportamenti che esibiscono gli elementi costituenti la struttura.

L'analisi strutturale può essere condotta secondo quattro metodologie differenti. Sostanzialmente, ciò che le differenzia è la rappresentazione dell'azione sismica e la risposta strutturale. Così un metodo di analisi può essere statico o dinamico e lineare o non lineare. L'attuale norma sismica di riferimento (NTC2018) contempla al punto 7.3 (Metodi di analisi e criteri di verifica) la possibilità di eseguire, sia per la progettazione che per la valutazione di strutture esistenti, quattro tipologie di analisi strutturale:

- Analisi lineare dinamica;
- Analisi lineare statica;
- Analisi non lineare statica;
- Analisi non lineare dinamica;

Il metodo di verifica adottato è quello semiprobabilistico agli stati limite, così come prescritto dalle vigenti NTC, e ai fini delle verifiche, gli effetti dell'azione sismica vengono combinati con gli effetti delle altre azioni elementari definite nei paragrafi precedenti, ovvero carichi permanenti e variabili, secondo quanto previsto al punto 2.5.3 e 3.2.4 del D.M. 2018, in particolare, si considera la seguente combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi (SLU) e di esercizio (SLE) connessi all'azione sismica E:

$$E + G_1 + G_2 + \sum_j \psi_{2j} \cdot Q_{kj}$$

con il significato dei simboli già stabiliti in precedenza. I coefficienti di combinazione ψ_{2j} sono quelli riportati in Tabella 2.5.I. e inclusa anche nella Sezione Analisi e verifiche per carichi verticali. Gli effetti dell'azione sismica sono valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G_1 + G_2 + \sum_j \psi_{2j} \cdot Q_{kj}$$

L'azione sismica viene applicata per ciascuna direzione, in entrambi i possibili versi e si devono considerare gli effetti più sfavorevoli derivanti dalle due analisi.

La verifica della resistenza all'azione sismica degli elementi strutturali costituenti il complesso in esame, ai fini dell'individuazione degli indicatori di vulnerabilità ai meccanismi di rottura, oltre alle verifiche di resistenza alle azioni statiche ed ai carichi accidentali combinate secondo le indicazioni della vigente normativa tecnica per le costruzioni, sono state effettuate mediante un'analisi lineare dinamica (analisi modale con fattore di struttura), quale strumento di definizione degli indicatori e di verifica di resistenza alle azioni statiche.

La scelta della tipologia di analisi è funzione della tipologia strutturale e delle caratteristiche dell'opera, in quanto in ragione del passaggio ad un sistema duale e delle dimensioni del manufatto oggetto di modellazione matematica, risulta impercorribile l'approccio mediante un'analisi più raffinata quale potrebbe essere una statica non lineare, che consente di avere un quadro dei risultati meno cautelativo (in quanto si attinge mediante la stessa anche alle riserve plastiche del sistema) ma sostanzialmente più approfondito sui limiti prestazionali del comportamento della struttura, in quanto la schematizzazione mediante un modello di calcolo agli elementi finiti con la modellazione degli elementi bidimensionali in c.a. ed in acciaio con comportamento elasto-plastico (ovvero elementi beam idonei a rappresentarne il comportamento in termini di distribuzione delle tensioni), mediante il modello a fibre, sommato alla modellazione a comportamento membranale degli impalcati (per le motivazioni precedentemente esposte), produrrebbe volumi di calcolo ingestibili e conseguentemente la probabile perdita del controllo della correttezza degli stessi, per cui si è optato per una scelta tecnica di analisi sicuramente cautelativa, ma soprattutto e assolutamente più idonea alle valutazioni su un sistema strutturale siffatto.

L'analisi dinamica lineare consiste:

- nella determinazione dei modi di vibrare della costruzione (analisi modale);
- nel calcolo degli effetti dell'azione sismica, rappresentata dallo spettro di risposta di progetto, per ciascuno dei modi di vibrare individuati;
- nella combinazione di questi effetti.

Devono essere considerati tutti i modi con massa partecipante significativa, ed è opportuno a tal riguardo considerare tutti i modi con massa partecipante superiore al 5% e comunque un numero di modi la cui massa partecipante totale sia superiore all'85%. Per la combinazione degli effetti relativi ai singoli modi deve essere utilizzata una combinazione quadratica completa degli effetti relativi a ciascun modo, quale quella indicata nell'espressione:

$$E = \sqrt{\sum_j \sum_i \rho_{ij} \cdot E_i \cdot E_j}$$

con:

E_j valore dell'effetto relativo al modo j ;

ρ_{ij} coefficiente di correlazione tra il modo i e il modo j , calcolato con la formula:

$$\rho_{ij} = \frac{8 \cdot \xi^2 \cdot \beta_{ij}^{3/2}}{(1 + \beta_{ij}) \cdot [(1 - \beta_{ij})^2 + 4 \cdot \xi^2 \cdot \beta_{ij}]}$$

ξ smorzamento viscoso dei modi i e j ;

β_{ij} è il rapporto tra l'inverso dei periodi di ciascuna coppia i - j di modi ($\beta_{ij} = T_j/T_i$).

Per gli edifici, gli effetti della eccentricità accidentale del centro di massa possono essere determinati mediante l'applicazione di carichi statici costituiti da momenti torcenti di valore pari alla risultante orizzontale della forza agente al piano, determinata come in §7.3.3.2 delle NTC 08', moltiplicata per l'eccentricità accidentale del baricentro delle masse rispetto alla sua posizione di calcolo, determinata come da indicazioni dal §7.2.6 delle succitate norme. In alternativa, nel caso in cui la struttura sia non dissipativa, si può effettuare un'analisi con integrazione al passo, modellando l'azione sismica attraverso accelerogrammi, tenendo conto dell'eccentricità accidentale.

L'analisi lineare dinamica, come indicato nelle NTC, è condotta secondo tre passaggi:

- determinazione dei modi di vibrare "naturali" della costruzione (analisi modale);
- calcolo degli effetti dell'azione sismica, rappresentata dallo spettro di risposta di progetto, per ciascuno dei modi di vibrare individuati;
- combinazione degli effetti relativi a ciascun modo di vibrare.

L'analisi modale consiste nella soluzione delle equazioni del moto della costruzione, considerata elastica, in condizioni di oscillazioni libere (assenza di forzante esterna) e nella individuazione di particolari configurazioni deformate che costituiscono i modi naturali di vibrare di una costruzione. Questi modi di vibrare sono una caratteristica propria della struttura, in quanto sono individuati in assenza di alcuna forzante, e sono caratterizzate da un periodo proprio di oscillazione T , da uno smorzamento convenzionale ξ , caratteristiche proprie degli oscillatori elementari (sistemi dinamici ad un grado di libertà), nonché da una forma. Tranne che per casi particolari, quali quelli per esempio di costruzioni dotate di sistemi di isolamento e di dissipazione, si assume che i modi di vibrare abbiano tutti lo stesso valore dello smorzamento convenzionale ξ pari al 5%.

Qualunque configurazione deformata della costruzione, e quindi anche il suo stato di sollecitazione, può essere ottenuta come combinazione di deformate elementari, ciascuna con la forma di un modo di vibrare. Ovviamente, in funzione dell'azione che agisce sulla costruzione, alcuni modi di vibrare avranno parte più significativa di altri nella descrizione della conseguente configurazione deformata. La massa partecipante di un modo di vibrare esprime la quota parte delle forze sismiche di trascinamento, e quindi dei relativi effetti, che il singolo modo è in grado di descrivere.

Per poter cogliere con sufficiente approssimazione gli effetti dell'azione sismica sulla costruzione, così come indicato precedentemente, è necessario considerare tutti i modi con massa partecipante superiore al 5% e comunque un numero di modi la cui massa partecipante totale sia superiore all'85%, trascurando solo i modi di vibrare meno significativi in termini di massa partecipante. L'utilizzo dello spettro di risposta consente di calcolare gli effetti massimi del terremoto sulla costruzione associati a ciascun modo di vibrare. Poiché durante il terremoto, tuttavia, gli effetti massimi associati ad un modo di vibrare non si verificano generalmente nello stesso istante in cui sono massimi quelli associati ad un altro modo di vibrare, tali effetti non possono essere combinati tra di loro mediante una semplice somma ma con specifiche regole di combinazione, di natura probabilistica, che tengono conto di questo sfasamento temporale.

Se il periodo di vibrazione di ciascun modo differisce di almeno il 10% da quello di tutti gli altri, la combinazione degli effetti relativi ai singoli modi può essere effettuata valutando la combinazione come radice quadrata della somma dei quadrati (Square Root of Sum of Squares o SRSS) degli effetti relativi a ciascun modo, secondo l'espressione:

$$E = \left(\sum_i E_i^2 \right)^{1/2}$$

con E valore combinato dell'effetto ed E_i valore dell'effetto relativo al modo i .

Tale regola deriva dall'ipotesi che i contributi massimi dei singoli modi non siano correlati e non si verifichino contemporaneamente. La possibilità che i massimi contributi modali siano correlati può

essere tenuta in conto attraverso la combinazione quadratica completa (Complete Quadratic Combination o CQC):

$$E = \sqrt{\sum_j \sum_i \rho_{ij} \cdot E_i \cdot E_j}$$

con:

E_j valore dell'effetto relativo al modo j ;

ρ_{ij} coefficiente di correlazione tra il modo i e il modo j , calcolato con la formula:

$$\rho_{ij} = \frac{8 \cdot \sqrt{\xi_i \cdot \xi_j} \cdot (\xi_i + \beta_{ij} \cdot \xi_j) \cdot \beta_{ij}^{3/2}}{(1 - \beta_{ij}^2)^2 + 4 \cdot \xi_i \cdot \xi_j \cdot \beta_{ij} \cdot (1 + \beta_{ij}^2) + 4 \cdot (\xi_i^2 + \xi_j^2) \cdot \beta_{ij}^2}$$

ξ smorzamento viscoso dei modi i e j ;

β_{ij} è il rapporto tra l'inverso dei periodi di ciascuna coppia i - j di modi ($\beta_{ij} = T_j/T_i$).

Solo per strutture non dissipative è ammessa altresì la possibilità di condurre un'analisi lineare dinamica mediante integrazione al passo delle equazioni del moto (v. § 7.3.2 delle NTC), nel qual caso l'azione sismica deve essere rappresentata in forma di componenti accelerometriche, secondo quanto specificato nel § 3.2.3.6 delle NTC.

Al modello geometrico che si andrà ad elaborare devono, dunque, necessariamente corrispondere un modello meccanico in quanto è fondamentale acquisire una modellazione capace di interpretare adeguatamente gli apporti di rigidità e resistenza relativi ad elementi verticali portanti.

Il modello associato ad un'analisi dinamica lineare, con fattore di struttura q , sarà del tipo FEM ovvero rispecchierà una modellazione in cui elementi portanti vengono discretizzate come elementi ad aste.

Il modello strutturale implementato si integra in una analisi globale del comportamento dinamico della struttura in modo da tradurre in maniera opportuna i fattori di resistenza.

L'analisi delle prestazioni strutturali è stata effettuata utilizzando il programma di calcolo SISMICAD della Concrete s.r.l., sistema di pre- e post-processore per la preparazione del modello e successiva lettura dei dati numerici rilevati dal programma interno di calcolo numerico agli "elementi finiti".

Il programma, che si avvale di una interfaccia grafica compatibile con formati AutoCAD, consente la progettazione di edifici in c.a., muratura, legno ed acciaio schematizzati attraverso un modello spaziale composto da elementi monodimensionali e/o bidimensionali con fondazioni poggianti su suolo elastico alla Winkler od elastoplastico, oppure su palificate.

Il lavoro di progettazione si articola quindi in tre fasi:

- definizione dell'oggetto da progettare (pre-processore);
- modellazione matematica dello stesso e soluzione del modello FEM;
- visualizzazione dei risultati e progettazione esecutiva degli elementi (post-processore).

L'analisi strutturale globale è stata eseguita nel rispetto dei metodi basati sull'elasticità lineare. In particolare si è utilizzato il "metodo degli spostamenti" per la risoluzione della struttura. Il metodo di calcolo per le verifiche di resistenza è stato condotto seguendo le regole del "Metodo Semiprobabilistico agli Stati Limite".

SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE

La struttura, nel suo insieme, è stata schematizzata attraverso un modello tridimensionale costituito da elementi finiti bidimensionali (colonne, travi, plinti e pali di fondazione).

Per quanto concerne i carichi, in fase di immissione dati vengono definite le condizioni di carico elementari le quali, in aggiunta alle azioni sismiche, vengono combinate attraverso coefficienti moltiplicativi per fornire le combinazioni richieste per le verifiche successive. L'effetto di disassamento delle forze orizzontali rispetto al baricentro delle rigidezze di piano, indotto ad esempio dai momenti torcenti di piano per costruzioni in zona sismica, è stato simulato attraverso l'introduzione di eccentricità planari aggiuntive che costituiscono ulteriori condizioni elementari di carico da cumulare e combinare.

Dal punto di vista del calcolo, si precisa che le sollecitazioni sono state definite tramite solutore computazionale sulla base delle seguenti ipotesi e modalità:

- le travi e i pilastri sono considerati deformabili a sforzo normale, flessione deviata, taglio deviato e momento torcente: è possibile introdurre coefficienti riduttivi dei momenti di inerzia per considerare la riduzione della rigidezza flessionale e torsionale degli elementi per effetto della fessurazione del conglomerato cementizio; inoltre è previsto un moltiplicatore della rigidezza assiale dei piastre per considerare, in modo approssimato, l'accorciamento dei piastre per sforzo normale durante la costruzione;
- gli elementi di fondazione diretta (travi) appoggiano su suolo elastico alla Winkler;
- i pali di fondazione sono schematizzati attraverso mesh di elementi asta nei cui nodi vengono disposte molle assialsimmetriche elastoplastiche le cui rigidezze in fase elastica sono calcolate automaticamente a partire dalla stratigrafia nella quale il palo è immerso.

Si riporta di seguito un'immagine di sintesi della modellazione analitica effettuata.

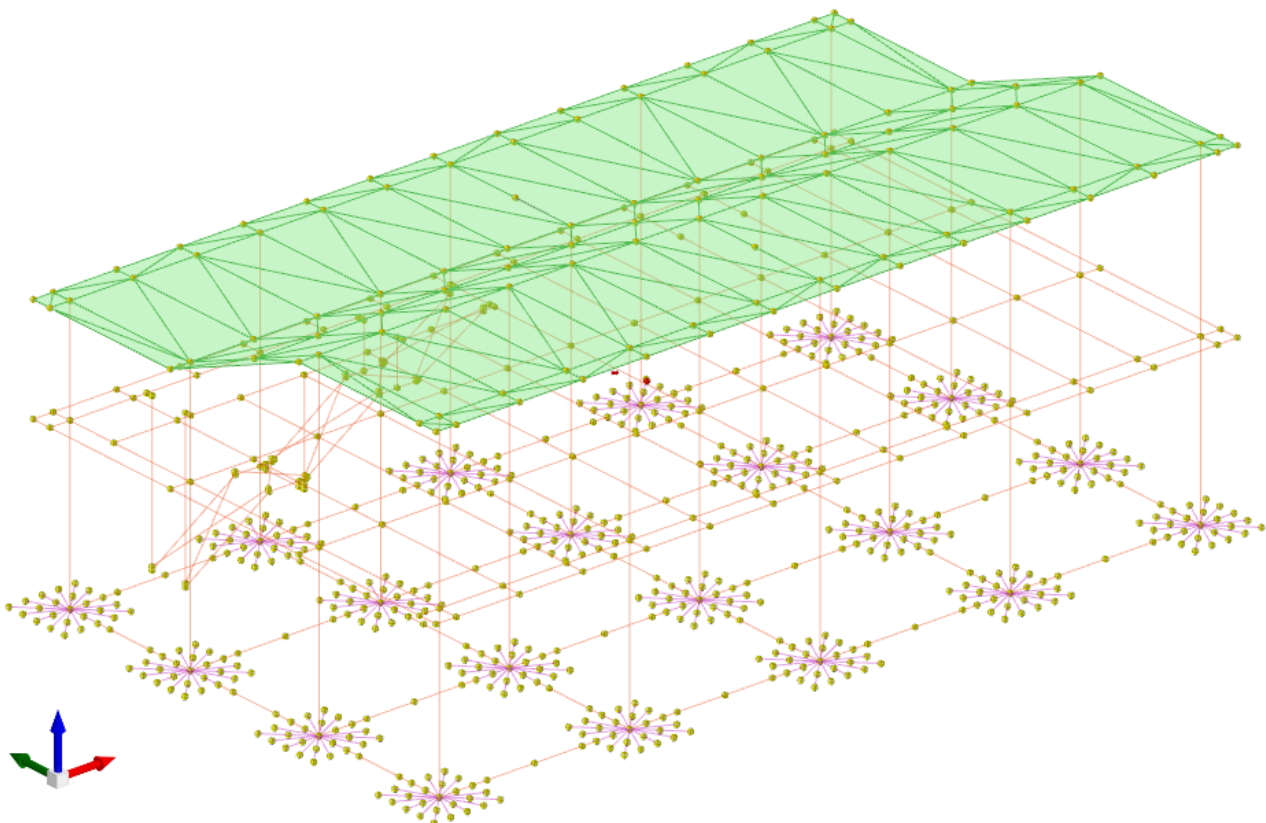


Figura 3. Modello analitico

AZIONI DI CALCOLO

Le verifiche sono state condotte sia per gli stati limite di esercizio che per lo stato limite ultimo. Le azioni di calcolo considerate risultano essere state ottenute attraverso una serie di combinazioni di carico elementare quali:

CONDIZIONI DI CARICO ELEMENTARI		
Condizione n° 1	Pesi Strutturali	tipo I
Condizione n° 2	Pesi portati	tipo I
Condizione n° 3	Accidentali	tipo I
Condizione n° 4	Neve	tipo I
Condizione n° 5	Vento	tipo I
Condizione n° 6	Delta T	tipo I
Condizione n° 7	sisma X	tipo II
Condizione n° 8	sisma Y	tipo II
Condizione n° 9	sisma Z	tipo II

VALUTAZIONI DELLE AZIONI SISMICHE

L'azione sismica per il sito in esame è espressa in termini di spettro di risposta in accelerazione. Tenuto conto della tipologia della costruzione in oggetto si utilizza il solo spettro di accelerazioni relativo alle componenti orizzontali, in accordo a quanto prescritto al punto 7.2.1. del D.M. Infrastrutture del 17/01/2018.

Per quanto riguarda invece la componente verticale le indicazioni da seguire sono le seguenti:

- §3.2.3.1: "Salvo quanto specificato nel § 7.11 per le opere e i sistemi geotecnici, la componente verticale verrà considerata ove espressamente specificato (Capitolo 7) e purché il sito nel quale sorge la costruzione sia caratterizzato da un'accelerazione al suolo, così come definita nel seguente §3.2.3.2, pari ad $a_g \geq 0,15g$ ".
- §7.2.2: "La componente verticale deve essere considerata, in aggiunta a quanto indicato al § 3.2.3.1, anche in presenza di elementi pressoché orizzontali con luce superiore a 20 m, elementi precompressi (con l'esclusione dei solai di luce inferiore a 8 m), elementi a mensola di luce superiore a 4 m, strutture di tipo spingente, pilastri in falso, edifici con piani sospesi, ponti e costruzioni con isolamento nei casi specificati in § 7.10.5.3.2".

Nel caso in esame non si rientra in nessuno dei casi specificati al capitolo 7 di cui sopra, pertanto la componente verticale può ritenersi trascurabile.

La determinazione delle azioni sismiche è stata quindi effettuata sulla base di quanto previsto al punto 3.2 del D.M. Infrastrutture 17/01/2018.

Di seguito si riportano gli spettri ottenuti mentre si rimanda alla "relazione sulla modellazione sismica" per ulteriori dettagli.

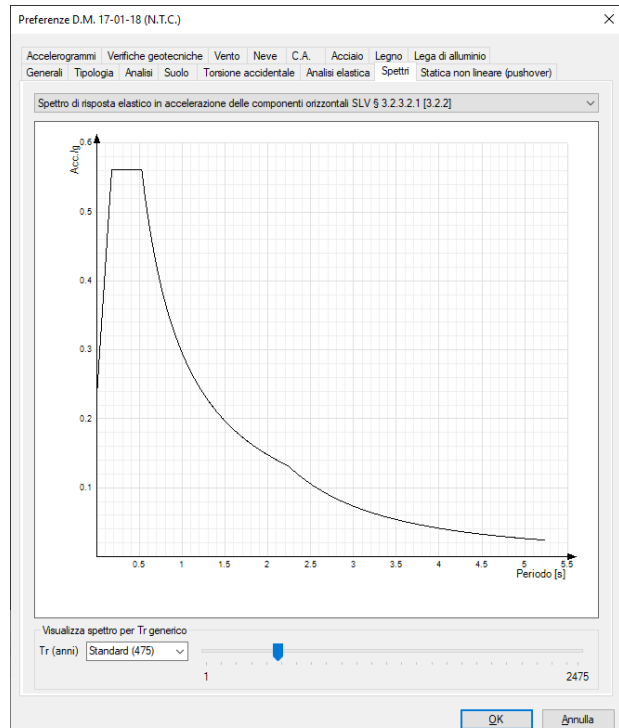
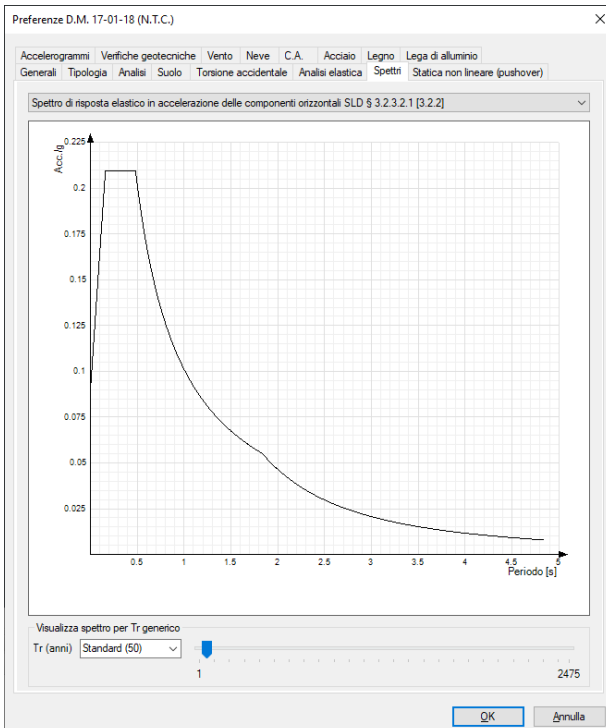
SPETTRI DI RISPOSTA ELASTICI

I valori dei parametri necessari per la definizione degli spettri di risposta elastica in accelerazione delle componenti orizzontali, per i quattro stati limite riportati in Tabella 3.2.I sono riassunti nella seguente Tabella.

Tabella 4 – Valori parametrici per definizione spettri elastici componenti orizzontali

	Parametri	SLO	SLD	SLV	SLC
Indipendenti	a_g (g)	0.046	0.060	0.162	0.206
	F_o	2.343	2.353	2.396	2.461
	T_C^* (sec)	0.286	0.315	0.353	0.357
	S_s	1.500	1.500	1.467	1.396
	S_T	1.000	1.000	1.000	1.000
	Parametri	SLO	SLD	SLV	SLC
Dipendenti	S	1.500	1.500	1.467	1.396
	η	0.833	0.833	0.833	0.833
	T_B (sec)	0.151	0.161	0.174	0.176
	T_C (sec)	0.454	0.484	0.523	0.527
	T_D (sec)	1.785	1.840	2.248	2.423

Di conseguenza gli spettri elastici ottenuti sono i seguenti:



Gli spettri elastici di risposta di accelerazioni delle componenti orizzontali per il sito di costruzione sono stati tenuti in debito conto per gli stati limite previsti dal D.M. 17/01/2018.

Sotto l'effetto delle azioni sismiche deve essere garantito il rispetto degli SLE e SLU. In virtù di quanto riportato al punto 7.1 del D.M. Infrastrutture 17/01/2018 si ha che il rispetto dei vari stati limite si considera soddisfatto:

- nei confronti di tutti gli SLE, qualora siano rispettate le verifiche relative agli SLD;
- nei confronti di tutti gli SLU, qualora siano rispettate le indicazioni progettuali e costruttive riportate nella Sezione 7 del D.M. 2018 e siano soddisfatte le verifiche relative al solo SLV.

Pertanto le verifiche svolte per i vari elementi strutturali in parola comprendono:

- **allo SLU:**
 - Verifiche degli elementi strutturali in termini di resistenza;
 - Verifiche degli elementi strutturali in termini di duttilità e capacità di deformazione;
- **allo SLE:**
 - Verifiche degli elementi strutturali in termini di resistenza;
 - Verifiche degli elementi strutturali in termini di contenimento del danno agli elementi non strutturali;

Spettri di progetto per gli SLE

Lo spettro di progetto in accelerazione $S_d(T)$ delle componenti orizzontali da utilizzare per le verifiche agli SLE (ed in particolare allo SLD) è lo spettro elastico, riferito alla probabilità di superamento nel periodo di riferimento PVR.

Spettri di progetto per gli SLU

Lo spettro di progetto in accelerazione $S_d(T)$ delle componenti orizzontali da utilizzare per le verifiche allo SLU (ed in particolare allo SLV) è lo spettro elastico, riferito alla probabilità di superamento nel periodo di riferimento PVR, con le ordinate ridotte sostituendo il fattore η con $1/q$, dove q è il fattore di comportamento definito per le tipologie strutturali considerate.

Classe di Duttilità e Fattore di Struttura

Per la struttura in esame, studiata attraverso un'analisi dinamica lineare, si è adottato un comportamento dissipativo in forza di quanto previsto per tale tipologia di analisi.

In aggiunta all'eccentricità effettiva, è stata considerata, in forza di quanto prescritto dal D.M. 17/01/2018, un'eccentricità accidentale, spostando il centro di massa di ogni piano, in ogni direzione considerata, di una distanza pari a $\pm 5\%$ della dimensione massima del piano in direzione perpendicolare all'azione sismica.

La capacità di dissipazione è stata tenuta in debito conto attraverso il fattore q di cui sopra. Detto coefficiente dipende dalla tipologia strutturale, dai criteri di dimensionamento, dalla duttilità locale delle membrature e dal grado di regolarità della configurazione strutturale, si sarebbe potuto assumere come pari a:

$$q = k_R \cdot q_0 \cdot \alpha_u / \alpha_1$$

dove:

- q_0 è il valore massimo del fattore di struttura che dipende dal livello di duttilità attesa, dalla tipologia strutturale e dal rapporto α_u/α_1 tra il valore dell'azione sismica per il quale si verifica la formazione di un numero di cerniere plastiche tali da rendere la struttura labile e quello per il quale il primo elemento strutturale raggiunge la plasticizzazione a flessione;

- KR è un fattore riduttivo che dipende dalle caratteristiche di regolarità in altezza della costruzione, con valore pari ad 1 per costruzioni regolari in altezza e pari a 0,8 per costruzioni non regolari in altezza;
- Kw è un fattore riduttivo che assume valore diverso da 1 solo per strutture a pareti, miste equivalenti a pareti o torsio-deformabili.

Nel caso in esame la struttura è stata progettata come **non dissipativa**, pertanto con **q=1.5**.

Nello specifico per il dimensionamento e la verifica delle opere di fondazione, in accordo alle NTC18 §7.2.5, sono state considerate le azioni trasmesse dalle strutture in elevazione amplificate del coefficiente di sovreresistenza γ_{RD} .

Infine la non linearità geometrica, nel particolare caso in elevazione, è stata tenuta in debito conto attraverso il fattore ϑ , per le costruzioni civili tale fattore può essere trascurato nel caso in cui ogni ad ogni orizzontamento risulti:

$$\vartheta = P \cdot d_r / V \cdot h \leq 0.1$$

Si rimanda quindi al suddetto paragrafo "Principali risultati di calcolo", per la disamina della verifica in oggetto.

VALUTAZIONE DELLE AZIONI NON SISMICHE

La seguente analisi dei carichi è stata condotta in accordo a quanto prescritto del D.M. Infrastrutture 17/01/2018 – Capitolo 3 (Azioni sulle costruzioni).

CARICHI STRUTTURALI

I carichi strutturali sono inequivocabilmente da ricondurre alle tipologie di soluzioni strutturali adottate per gli orizzontamenti, ovvero ai vari tipi di solai e/o elementi di orditura primaria e secondaria che realizzano le strutture portanti, essendo i pesi propri degli elementi stessi, automaticamente calcolati ed attribuiti dal software di calcolo in ragione delle caratteristiche dimensionali e costitutive degli stessi.

Uffici					
Classe di Carico	Descrizione	Peso Specifico (kN/mc)	Spessore (mt.)	Carico	Carico Totale
Gk1i	Lamiera grecata hi-bond A55			0,10	
	Soletta collaborante			2,15	
Gk1 tot	Totale Permanenti strutturali				2,25 kN/mq

CARICHI PERMANENTI

I carichi permanenti non strutturali sono inequivocabilmente da ricondurre alle tipologie di soluzioni strutturali adottate per gli orizzontamenti, ovvero ai vari tipi di solai e/o elementi di completamento delle orditure strutturali portanti.

Uffici					
Classe di Carico	Descrizione	Peso Specifico (kN/mc)	Spessore (mt.)	Carico	Carico Totale
Gk2i	Pavimento			0,20	
"	Massetto di sottofondo in sabbia e cemento	18	0,08	1,44	
"	Incidenza impianti			0,20	
"	Incidenza tramezzi			0,80	
"	Controsoffittatura in cartongesso			0,10	
"	Intonaco	16,5	0,015	0,25	
Gk2 tot	Totale Permanenti non strutturali				2,99 kN/mq

Copertura					
Classe di Carico	Descrizione	Peso Specifico (kN/mc)	Spessore (mt.)	Carico	Carico Totale
Gk1 tot	Totale Permanenti strutturali				2,25 kN/mq
Gk2i	Pannelli fotovoltaici			1,00	
"	Massetto delle pendenze	18	0,08	1,44	
"	Incidenza impianti			0,20	
"	Controsoffittatura in cartongesso			0,10	
"	Intonaco	16,5	0,015	0,25	
Gk2 tot	Totale Permanenti non strutturali				2,99 kN/mq

CARICHI ACCIDENTALI

Le azioni accidentali risultano fornite inequivocabilmente dalle vigenti NTC, in funzione della destinazione d'uso dei vari livelli, sostanzialmente si considerano le azioni riconducibili a quelle fornite dalle vigenti NTC del 2018 al paragrafo 3.1.4, relativo alle azioni statiche riconducibili ai carichi variabili. Nello specifico nella modellazione prodotta si sono considerati quali carichi agenti quelli superficiali verticali uniformemente distribuiti associati alla categoria B e H della tabella 3.1.II della normativa.

AZIONE DELLA NEVE

Le azioni agenti sulle strutture, riconducibili ai carichi da neve, vengono stimate, coerentemente con quanto sviluppato per le altre possibili tipologie di carichi esaminate per la progettazione preliminare delle opere in oggetto, in ottemperanza a quanto indicato nelle vigenti Norme Tecniche per le Costruzioni al capitolo 3. Il carico provocato dalla neve sulle coperture sarà valutato mediante la seguente espressione:

$$q_s = \mu_i \cdot q_{sk} \cdot C_e \cdot C_t$$

dove:

q_s è il carico neve sulla copertura;

μ_i è il coefficiente di forma della copertura;

q_{sk} è il valore caratteristico di riferimento del carico neve al suolo;

C_E è il coefficiente di esposizione;

C_t è il coefficiente termico.

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

Il carico neve al suolo dipende dalle condizioni locali di clima e di esposizione, considerata la variabilità delle precipitazioni nevose da zona a zona. In mancanza di adeguate indagini statistiche e specifici studi locali, che tengano conto sia dell'altezza del manto nevoso che della sua densità, il carico di riferimento neve al suolo, per località poste a quota inferiore a 1500 m sul livello del mare, non dovrà essere assunto minore di quello calcolato in base alle espressioni riportate nel seguito.

Va richiamato il fatto che tale zonazione non può tenere conto di aspetti specifici e locali che, se necessario, dovranno essere definiti singolarmente. L'altitudine di riferimento a_s è la quota del suolo sul livello del mare nel sito di realizzazione del manufatto.

I valori caratteristici minimi del carico della neve al suolo sono:

Zona I - Alpina

Aosta, Belluno, Bergamo, Biella, Bolzano, Brescia, Como, Cuneo, Lecco, Pordenone, Sondrio, Torino, Trento, Udine, Verbano-Cusio-Ossola, Vercelli, Vicenza:

$$\begin{aligned}
 q_{ik} &= 1,50 \text{ kN/m}^2 & a_s &\leq 200 \text{ m} \\
 q_{ik} &= 1,39 [1 + (a_s/728)^2] \text{ kN/m}^2 & a_s &> 200 \text{ m}
 \end{aligned}
 \quad [3.4.2]$$

Zona I - Mediterranea

Alessandria, Ancona, Asti, Bologna, Cremona, Forlì-Cesena, Lodi, Milano, Modena, Monza Brianza, Novara, Parma, Pavia, Pesaro e Urbino, Piacenza, Ravenna, Reggio Emilia, Rimini, Treviso, Varese:

$$\begin{aligned}
 q_{ik} &= 1,50 \text{ kN/m}^2 & a_s &\leq 200 \text{ m} \\
 q_{ik} &= 1,35 [1 + (a_s/602)^2] \text{ kN/m}^2 & a_s &> 200 \text{ m}
 \end{aligned}
 \quad [3.4.3]$$

Zona II

Arezzo, Ascoli Piceno, Avellino, Bari, Barletta-Andria-Trani, Benevento, Campobasso, Chieti, Fermo, Ferrara, Firenze, Foggia, Frosinone, Genova, Gorizia, Imperia, Isernia, L'Aquila, La Spezia, Lucca, Macerata, Mantova, Massa Carrara, Padova, Perugia, Pescara, Pistoia, Prato, Rieti, Rovigo, Savona, Teramo, Trieste, Venezia, Verona:

$$\begin{aligned}
 q_{ik} &= 1,00 \text{ kN/m}^2 & a_s &\leq 200 \text{ m} \\
 q_{ik} &= 0,85 [1 + (a_s/481)^2] \text{ kN/m}^2 & a_s &> 200 \text{ m}
 \end{aligned}
 \quad [3.4.4]$$

Zona III

Agrigento, Brindisi, Cagliari, Caltanissetta, Carbonia-Iglesias, Caserta, Catania, Catanzaro, Cosenza, Crotone, Enna, Grosseto, Latina, Lecce, Livorno, Matera, Medio Campidano, Messina, Napoli, Nuoro, Ogliastra, Olbia-Tempio, Oristano, Palermo, Pisa, Potenza, Ragusa, Reggio Calabria, Roma, Salerno, Sassari, Siena, Siracusa, Taranto, Terni, Trapani, Vibo Valentia, Viterbo:

$$\begin{aligned}
 q_{ik} &= 0,60 \text{ kN/m}^2 & a_s &\leq 200 \text{ m} \\
 q_{ik} &= 0,51 [1 + (a_s/481)^2] \text{ kN/m}^2 & a_s &> 200 \text{ m}
 \end{aligned}
 \quad [3.4.5]$$

Il coefficiente di forma μ_i si assume in via generale, per il carico neve, il valore indicato nominalmente per le coperture a una o più falde, essendo α , in gradi sessagesimali, l'angolo formato dalla falda con l'orizzontale. I coefficienti di forma μ_1 , μ_2 , μ_3 , μ_i si riferiscono alle coperture ad una o più falde, e sono da valutare in funzione di α come indicato in normativa e in circolare.

Tab. 3.4.II - Valori del coefficiente di forma

Coefficiente di forma	$0^\circ \leq \alpha \leq 30^\circ$	$30^\circ < \alpha < 60^\circ$	$\alpha \geq 60^\circ$
μ_1	0,8	$0,8 \cdot \frac{(60 - \alpha)}{30}$	0,0

Nel caso specifico si presentano coperture del tipo piano o lievemente inclinate, tutte riconducibili alla tipologia ad unica o a doppia falda.

Se l'estremità più bassa della falda termina con un parapetto, una barriera od altre costruzioni, allora il coefficiente di forma non potrà essere assunto inferiore a 0,8 indipendentemente dall'angolo α .

Il coefficiente di esposizione C_E può essere utilizzato per modificare il valore del carico neve in copertura in funzione delle caratteristiche specifiche dell'area in cui sorge l'opera. Valori consigliati del coefficiente di esposizione per diverse classi di topografia sono forniti nella Tabella 3,4,I delle NTC. Se non diversamente indicato, si assumerà $C_E = 1$, nello specifico detta assunzione risulta coerente trattandosi di un'area riconducibile ad una situazione topografica "normale".

Tab. 3.4.I – Valori di C_E per diverse classi di esposizione

Topografia	Descrizione	C_E
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 circondata da costruzioni o alberi più alti	1,1

Il coefficiente termico C_t 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. In assenza di uno specifico e documentato studio, deve essere utilizzato $C_t = 1$.

Pertanto considerato che l'area oggetto di studio ricade nella Zona III, per cui il valore caratteristico del carico neve al suolo q_{sk} è stato desunto tramite la seguente formula:

$$q_{sk} = 0,60 \text{ kN/m}^2 \quad a_s \leq 200 \text{ m}$$

come da espressione 3.3.11 del NTC 17/01/2018, dove a_s intesa come altitudine di riferimento è la quota del suolo sul livello del mare nel sito di realizzazione del manufatto, assunto il coefficiente di esposizione C_E pari ad 1.0, considerando in riferimento alla tabella 3.4.I, l'area oggetto di intervento ricadente nella classe topografica "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), infine con un valore del coefficiente termico C_t posto pari ad 1, in assenza dei presupposti normativi ad una caratterizzazione diversa dello stesso, per la determinazione del coefficiente di forma per la copertura μ_i , tenendo in debito conto che le superfici di copertura presentano le suindicate caratteristiche e risultano tutte inscrivibili nel range $0^\circ < \alpha < 30^\circ$, si ottiene il valore utilizzato per l'implementazione del carico neve:

$$\cong q_s \quad 48 \text{ daN/m}^2$$

AZIONE DEL VENTO

Il vento esercita sulle costruzioni azioni che variano nel tempo e nello spazio provocando, in generale, effetti dinamici. Le azioni da vento vengono automaticamente calcolate dal software utilizzato in funzione della zona e delle caratteristiche di sito. Si riporta di seguito una sintesi:

Calcolo coefficienti									
Direzione	h	d	h/d	PRESS. RIF.	COEFF. DI PRESSIONE				ATTRITO
				q_R	$C_{pe, \text{sopravento}}$	$C_{pe, \text{sottovento}}$	$C_{pe, \text{laterale}}$	C_d	C_f
N.	(m)	(m)	(-)	(N/mq)	(-)	(-)	(-)	(-)	(-)
Vento X	10,5	26,1	0,40	456,0	0,74	-0,38	-0,82	1,0	0,04
Vento Y	10,5	15,7	0,67	456,0	0,77	-0,43	-0,90	1,0	0,04

Pressione vento X									
Piano	h	C_e	$p_{\text{sopravento}}$	$p_{\text{sottovento}}$	p_{laterale}	$L_{\text{influenza}}$	$q_{\text{sopravento}}$	$q_{\text{sottovento}}$	q_{laterale}
	(m)	(-)	(N/mq)	(N/mq)	(N/mq)	(m)	(kN/m)	(kN/m)	(kN/m)
0	0	-	-	-	-	-	2,75	-1,41	-0,12
1	5	1,63	550	-283	-24	5	2,75	-1,41	-0,12
Cop.	10,5	1,82	614	-316	-27	5	3,07	-1,58	-0,14

Pressione vento Y									
Piano	h	C_e	$p_{\text{sopravento}}$	$p_{\text{sottovento}}$	p_{laterale}	$L_{\text{influenza}}$	$q_{\text{sopravento}}$	$q_{\text{sottovento}}$	q_{laterale}
	(m)	(-)	(N/mq)	(N/mq)	(N/mq)	(m)	(kN/m)	(kN/m)	(kN/m)
0	0	-	-	-	-	-	3,53	-2,00	-0,17
1	5	1,63	570	-322	-27	6,2	3,53	-2,00	-0,17
Cop.	10,5	1,82	636	-360	-30	6,2	3,95	-2,23	-0,19

AZIONE DELLA TEMPERATURA

Le azioni della temperatura sulla struttura sono state valutate in accordo a quanto prescritto dalle NTC al §3.5.5 – Tabella 3.5.II.

Tabella 3.5.II – Valori di ΔT_u per gli edifici

Tipo di struttura	ΔT_u
Strutture in c.a. e c.a.p. esposte	$\pm 15 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in c.a. e c.a.p. protette	$\pm 10 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in acciaio esposte	$\pm 25 \text{ }^\circ\text{C}$
Strutture in acciaio protette	$\pm 15 \text{ }^\circ\text{C}$

TABELLA RIASSUNTIVA DEI CARICHI

Si riporta di seguito una tabella riassuntiva dei carichi implementati (*m, daN*).

Condizioni	Concentrati	Lineari	Superficiali	Termici	Potenziati	Combinabilità per default	Combinazioni						
	Descrizione	Colore	Pesi strutturali	Permanenti portati	Variabile B	Neve	Vento X+	Vento X-	Vento Y+	Vento Y-			
► 1	Uffici												
Valore			0	300	300	0	0	0	0	0	0	0	0
Tipo valore			Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale
2	Copertura												
Valore			0	300	0	50	0	0	0	0	0	0	0
Tipo valore			Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale	Verticale
3	Scala												
Valore			0	200	400	0	0	0	0	0	0	0	0
Tipo valore			Verticale	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion	Verticale in proiezion

Condizioni	Concentrati	Lineari	Superficiali	Termici	Potenziati	Combinabilità per default	Combinazioni						
	Descrizione	Colore	Pesi strutturali	Permanenti portati	Variabile B	Neve	Vento X+	Vento X-	Vento Y+	Vento Y-			
1	Sopravento Y+												
Fx/F1 iniziale			0	0	0	0	14	-14	0	0			
Fx/F1 finale			0	0	0	0	14	-14	0	0			
Fy/F2 iniziale			0	0	0	0	0	0	395	-223			
Fy/F2 finale			0	0	0	0	0	0	395	-223			
Fz/F3 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
► Fz/F3 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
My/M2 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
My/M2 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mz/M3 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mz/M3 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
2	Sopravento Y-												
Fx/F1 iniziale			0	0	0	0	14	-14	0	0			
Fx/F1 finale			0	0	0	0	14	-14	0	0			
Fy/F2 iniziale			0	0	0	0	0	0	223	-395			
Fy/F2 finale			0	0	0	0	0	0	223	-395			
Fz/F3 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Fz/F3 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
My/M2 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
My/M2 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mz/M3 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mz/M3 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
3	Sopravento X+												
Fx/F1 iniziale			0	0	0	0	307	-158	0	0			
Fx/F1 finale			0	0	0	0	307	-158	0	0			
Fy/F2 iniziale			0	0	0	0	0	0	19	-19			
Fy/F2 finale			0	0	0	0	0	0	19	-19			
Fz/F3 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Fz/F3 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mx/M1 finale			0	0	0	0	0	0	0	0			
Mv/M2 iniziale			0	0	0	0	0	0	0	0			

Condizioni	Concentrati	Lineari	Superficiali	Temici	Potenziali	Combinabilità per default	Combinazioni				
	Descrizione	Colore	Pesi strutturali	Permanenti portati	Variabile B	Neve	Vento X+	Vento X-	Vento Y+	Vento Y-	
	Fy/F2 finale		0	0	0	0	0	0	223	-395	
	Fz/F3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Fz/F3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
3	Sopravento X+										
	Fx/F1 iniziale		0	0	0	0	307	-158	0	0	
	Fx/F1 finale		0	0	0	0	307	-158	0	0	
	Fy/F2 iniziale		0	0	0	0	0	0	19	-19	
	Fy/F2 finale		0	0	0	0	0	0	19	-19	
	Fz/F3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Fz/F3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
4	Sopravento X-										
	Fx/F1 iniziale		0	0	0	0	158	-307	0	0	
	Fx/F1 finale		0	0	0	0	158	-307	0	0	
	Fy/F2 iniziale		0	0	0	0	0	0	19	-19	
	Fy/F2 finale		0	0	0	0	0	0	19	-19	
	Fz/F3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Fz/F3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mx/M1 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	My/M2 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 iniziale		0	0	0	0	0	0	0	0	
	Mz/M3 finale		0	0	0	0	0	0	0	0	

CONDIZIONI E COMBINAZIONI DI CALCOLO

Ai fini delle verifiche agli stati limite, le azioni elementari definite in precedenza vengono combinate secondo quanto previsto § 2.5.3 delle NTC. In particolare si considerano le seguenti combinazioni delle azioni:

- **Stati limite ultimi (SLU):**

- ✓ Combinazione fondamentale:

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

- **Stati limite esercizio (SLE):**

- ✓ Combinazione caratteristica (rara): $G_1 + G_2 + Q_{k1} + \Psi_{02} \cdot Q_{k2} + \Psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$
- ✓ Combinazione frequente: $G_1 + G_2 + \Psi_{11} \cdot Q_{k1} + \Psi_{22} \cdot Q_{k2} + \Psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$
- ✓ Combinazione quasi permanente: $G_1 + G_2 + \Psi_{21} \cdot Q_{k1} + \Psi_{22} \cdot Q_{k2} + \Psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$

in cui G_i sono i valori caratteristici dei carichi permanenti e Q_{ki} indica le azioni variabili. In particolare nella combinazione delle azioni che possono agire contemporaneamente, Q_{k1} è l'azione dominante e Q_{k2} , Q_{k3} , Q_{kj} sono le azioni variabili che possono agire contemporaneamente a quella dominante. Si definiscono inoltre le ulteriori combinazioni relative alle altre azioni che interessano la struttura, quali:

- Combinazione sismica:

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

quest'ultima impiegata sia per gli SLU e gli SLE connessi all'azione sismica E , definita al capitolo precedente. Si osserva da subito che nelle combinazioni allo SLE si omettono quelle azioni variabili che forniscono un contributo favorevole nei confronti delle azioni. Infine, per correttezza, si osserva che il simbolo "+" nelle precedenti relazioni ha il significato di somma algebrica e quindi vuol dire

“combinato con”. I coefficienti parziali di sicurezza γ_{Gi} e γ_{Qi} sono riportati nella Tabella 2.6.I delle NTC, di seguito riportata:

		Coefficiente γ_F	EQU	A1 STR	A2 GEO
Carichi permanenti	favorevoli	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	sfavorevoli		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti non strutturali ⁽¹⁾	favorevoli	γ_{G2}	0,0	0,0	0,0
	sfavorevoli		1,5	1,5	1,3
Carichi variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,0	0,0	0,0
	sfavorevoli		1,5	1,5	1,3

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

Tabella dei Coefficienti parziali di sicurezza

Nella Tabella il significato dei simboli è il seguente:

- γ_{G1} coefficiente parziale del peso proprio della struttura;
- γ_{G2} coefficiente parziale del peso proprio degli elementi non strutturali;
- γ_{Qi} coefficiente parziale delle azioni variabili.

Le azioni variabili Q_{kj} sono combinate con i coefficienti di combinazione ψ_{0j} , ψ_{1j} e ψ_{2j} i cui valori sono riportati in Tabella 2.5.I delle NTC:

Tab. 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione

Categoria/Azione variabile	ψ_{0j}	ψ_{1j}	ψ_{2j}
Categoria A - Ambienti ad uso residenziale	0,7	0,5	0,3
Categoria B - Uffici	0,7	0,5	0,3
Categoria C - Ambienti suscettibili di affollamento	0,7	0,7	0,6
Categoria D - Ambienti ad uso commerciale	0,7	0,7	0,6
Categoria E – Aree per immagazzinamento, uso commerciale e uso industriale Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale	1,0	0,9	0,8
Categoria F - Rimesse, parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso ≤ 30 kN)	0,7	0,7	0,6
Categoria G – Rimesse, parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso > 30 kN)	0,7	0,5	0,3
Categoria H - Coperture accessibili per sola manutenzione	0,0	0,0	0,0
Categoria I – Coperture praticabili	da valutarsi caso per caso		
Categoria K – Coperture per usi speciali (impianti, eliporti, ...)			
Vento	0,6	0,2	0,0
Neve (a quota ≤ 1000 m s.l.m.)	0,5	0,2	0,0
Neve (a quota > 1000 m s.l.m.)	0,7	0,5	0,2
Variazioni termiche	0,6	0,5	0,0

Tabella dei Coefficienti di combinazione

Le verifiche statiche (soli carichi gravitazionali) sono state eseguite nei riguardi degli stati limite di esercizio e degli stati limite ultimi, così come prescritto al punto 2.1 del D.M. Infrastrutture 17/01/2018. In particolare le azioni sul manufatto in esame sono state cumulate in modo da determinare condizioni di carico tali da risultare più sfavorevoli ai fini delle singole verifiche, tenendo conto della probabilità ridotta di intervento simultaneo di tutte le azioni con i rispettivi valori più sfavorevoli, come consentito dalle norme vigenti.

Pertanto l'involuppo delle sollecitazioni massime per ogni elemento strutturale componente l'impianto strutturale di che trattasi, è stato determinato attraverso le combinazioni di carico riportate nell'allegato tabulato di calcolo, le stesse vengono raggruppate per famiglia di appartenenza tenendo conto della Classe d'Uso considerata.



Le celle di una riga contengono i coefficienti moltiplicatori della i-esima combinazione, dove il valore della prima cella è da intendersi come moltiplicatore associato alla prima condizione elementare, la seconda cella si riferisce alla seconda condizione elementare e così via.

PRINCIPALI RISULTATI DI CALCOLO

Nel seguente paragrafo si sintetizzano, in forma grafica e/o tabellare i principali risultati di calcolo ottenuti.

RISPOSTA MODALE

Totale masse partecipanti:

Traslazione X: 0.999997
Traslazione Y: 0.999992
Traslazione Z: 0
Rotazione X: 0.993364
Rotazione Y: 0.995184
Rotazione Z: 0.999992

Modo	Periodo	Massa X	Massa Y	Massa Z	Massa rot. X	Massa rot. Y	Massa rot. Z	Massa sX	Massa sY
1	0.837149745	0.862874267	0.032564206	0	0.033950632	0.897024152	0.015158757	0.862874267	0.032564206
2	0.827567737	0.033427307	0.916273123	0	0.949979089	0.034342259	0.593063359	0.033427307	0.916273123
3	0.681525401	0.066514366	0.000763144	0	0.000922205	0.047196412	0.350090376	0.066514366	0.000763144
4	0.409168169	0.000322197	0.000849454	0	0.000932011	0.000605402	0.000013804	0.000322197	0.000849454
5	0.251494362	0.031310215	0.000054974	0	0.000052055	0.011376436	0.000000402	0.031310215	0.000054974
6	0.242619252	0.000121852	0.047973947	0	0.006550092	0.000017785	0.025843555	0.000121852	0.047973947
7	0.23155098	0.000388321	0.000536574	0	0.000000239	0.000002271	0.000000005	0.000388321	0.000536574
8	0.19635787	0.003905953	0.000026915	0	0.000007681	0.002384954	0.014875033	0.003905953	0.000026915
9	0.178387912	0.000036066	0.000028622	0	0.000003612	0.000000004	0.000016424	0.000036066	0.000028622
10	0.130909615	0.00000565	0.000014095	0	0.000000222	0.000000176	0.000007064	0.00000565	0.000014095
11	0.114505434	0.000001296	0.000041602	0	0.00000025	0.000003592	0.000013589	0.000001296	0.000041602
12	0.09798841	0.000772168	0.00000276	0	0.000000296	0.000997631	0.000622207	0.000772168	0.00000276
13	0.07326097	0.000001154	0.00019529	0	0.000000231	0.000111729	0.0000020341	0.000001154	0.00019529
14	0.065338657	0.000054933	0.000019216	0	0.00001473	0.000014156	0.000025269	0.000054933	0.000019216
15	0.061418727	0.000111086	0.000069672	0	0.000041309	0.000293891	0.000029852	0.000111086	0.000069672
16	0.052622741	0.000021482	0.000056273	0	0.000099509	0.000013245	0.000041496	0.000021482	0.000056273
17	0.029336065	0.000123272	0.000010841	0	0.000013084	0.000102474	0.000067508	0.000123272	0.000010841
18	0.028390352	0.000004455	0.000504923	0	0.000090881	0.000000393	0.000103275	0.000004455	0.000504923
19	0.010195093	0.00000077	0.000006619	0	0.00006638	0.000164174	0	0.00000077	0.000006619
20	0.004572213	0.000000268	0.000000099	0	0.00063704	0.000532692	0.000000094	0.000000268	0.000000099

VERIFICA DI TORSIO-DEFORMABILITÀ

Nodo inf.: nodo inferiore.

Nodo sup.: nodo superiore.

Quota inferiore: quota inferiore dell'interpiano per il quale è stata valutata la rigidezza relativa. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

Quota superiore: quota superiore dell'interpiano per il quale è stata valutata la rigidezza relativa. esprimibile come livello, falda, piano orizzontale alla Z specificata. [cm]

KUx: rigidezza relativa alla traslazione in direzione globale X. [daN/cm]

KUy: rigidezza relativa alla traslazione in direzione globale Y. [daN/cm]

KRz: rigidezza relativa alla rotazione attorno l'asse globale Z. [daN*cm/rad]

Is²: rapporto fra il momento d'inerzia polare delle masse del piano, rispetto al baricentro, e la massa complessiva del piano. [cm²]

rx²/Is²: rapporto rx²/Is². Il valore è adimensionale.

ry²/Is²: rapporto ry²/Is². Il valore è adimensionale.

L: dimensione in pianta, lungo l'asse globale X, dell'edificio. [cm]

B: dimensione in pianta, lungo l'asse globale Y, dell'edificio. [cm]

Is²(L, B): (L²+B²)/12. [cm²]

rx²/Is²(L, B): rapporto rx²/Is²(L, B). Il valore è adimensionale.

ry²/Is²(L, B): rapporto ry²/Is²(L, B). Il valore è adimensionale.

Nodo inf.	Nodo sup.	Quota inferiore	Quota superiore	KUx	KUy	KRz	Is ²	rx ² /Is ²	ry ² /Is ²	L	B	Is ² (L, B)	rx ² /Is ² (L, B)	ry ² /Is ² (L, B)
294	2	Fondazione	Piano 1	34628	36392	4.38E10	829567	1.53	1.45	2610	1566	772038	1.64	1.56
2	742	Piano 1	Falda 1	107664	45232	5.24E10	647263	0.75	1.79	2610	533	591349	0.82	1.96
742	816	Falda 1	Falda 3	38431	1112447	2.43E10	649288	0.97	0.03	2610	533	591349	1.07	0.04

VERIFICA EFFETTI DEL SECONDO ORDINE

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

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

Comb.: combinazione.

N.b.: nome breve o compatto della combinazione di carico.

Carico verticale: carico verticale. [daN]

Spostamento: spostamento medio di interpiano. [cm]

Forza orizzontale totale: forza orizzontale totale. [daN]

Altezza del piano: altezza del piano. [cm]

Theta: coefficiente Theta formula [7.3.3] § 7.3.1. Il valore è adimensionale.

Quota inferiore	Quota superiore	Comb.	Carico verticale	Spostamento	Forza orizzontale totale	Altezza del piano	Theta
		N.b.					
Fondazione	Piano 1	SLV 1	506836	4.605	117066	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 2	506836	4.625	117066	520	0.039
Fondazione	Piano 1	SLV 3	506688	4.558	117158	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 4	506688	4.574	117158	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 5	506273	4.64	120991	520	0.037
Fondazione	Piano 1	SLV 6	506273	4.654	120991	520	0.037
Fondazione	Piano 1	SLV 7	505780	4.509	121080	520	0.036
Fondazione	Piano 1	SLV 8	505780	4.509	121080	520	0.036
Fondazione	Piano 1	SLV 9	505642	4.638	121080	520	0.037
Fondazione	Piano 1	SLV 10	505642	4.639	121080	520	0.037
Fondazione	Piano 1	SLV 11	505150	4.529	120991	520	0.036
Fondazione	Piano 1	SLV 12	505150	4.515	120991	520	0.036
Fondazione	Piano 1	SLV 13	504734	4.619	117158	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 14	504734	4.603	117158	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 15	504586	4.593	117066	520	0.038
Fondazione	Piano 1	SLV 16	504586	4.574	117066	520	0.038

SPOSTAMENTI DI INTERPIANO ESTREMI

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Caratteristiche geometriche

Nodo inferiore: 87 (2480; 0; -35); Nodo superiore: 646 (2480; 0; 485)

Altezza di interpiano (h): 520; Spostamento relativo limite: 0.005

Verifica nelle combinazioni SLD

Spostamenti calcolati applicando il fattore di comportamento SLD $q = 1.5$ secondo D.M. 17-01-18 §7.3.6.1.

Combinazione	Spostamento nodo inferiore		Spostamento nodo superiore		δ	δ/h	Verifica
	X	Y	X	Y			
1	-0.053912	-0.053182	-1.74355	-1.053039	1.963311	0.003776	Si
2	-0.056792	-0.06129	-1.828252	-1.190503	2.10076	0.00404	Si
3	-0.05259	-0.002137	-1.704986	-0.074022	1.653958	0.003181	Si
4	-0.05547	-0.010245	-1.789687	-0.211486	1.745854	0.003357	Si
5	-0.015695	-0.090435	-0.522101	-1.75383	1.738772	0.003344	Si
6	-0.019494	-0.101128	-0.633813	-1.93513	1.934154	0.00372	Si
7	-0.011291	0.079714	-0.393554	1.509559	1.480061	0.002846	Si
8	-0.015089	0.069021	-0.505266	1.328259	1.351279	0.002599	Si
9	0.01799	-0.07243	0.551844	-1.394278	1.425582	0.002742	Si
10	0.014191	-0.083123	0.440132	-1.575578	1.552047	0.002985	Si
11	0.022394	0.09772	0.680391	1.869111	1.889653	0.003634	Si
12	0.018596	0.087027	0.568679	1.687811	1.692661	0.003255	Si
13	0.058371	0.006837	1.836266	0.145468	1.783292	0.003429	Si
14	0.055491	-0.001271	1.751564	0.008003	1.696098	0.003262	Si
15	0.059692	0.057882	1.87483	1.124485	2.105319	0.004049	Si
16	0.056812	0.049774	1.790128	0.98702	1.970486	0.003789	Si

Verifiche condotte secondo D.M. 17-01-18 (N.T.C.)

Caratteristiche geometriche

Nodo inferiore: 646 (2480; 0; 485); Nodo superiore: 814 (2480; 0; 1015)

Altezza di interpiano (h): 530; Spostamento relativo limite: 0.005

Verifica nelle combinazioni SLD

Spostamenti calcolati applicando il fattore di comportamento SLD $q = 1.5$ secondo D.M. 17-01-18 §7.3.6.1.

Combinazione	Spostamento nodo inferiore		Spostamento nodo superiore		δ	δ/h	Verifica
	X	Y	X	Y			
1	-1.74355	-1.053039	-2.721575	-1.762445	1.208218	0.00228	Si
2	-1.828252	-1.190503	-2.826568	-1.927902	1.241125	0.002342	Si
3	-1.704986	-0.074022	-2.663919	-0.246598	0.974339	0.001838	Si
4	-1.789687	-0.211486	-2.768911	-0.412054	0.999553	0.001886	Si
5	-0.522101	-1.75383	-0.833178	-2.792405	1.084162	0.002046	Si
6	-0.633813	-1.93513	-0.971651	-3.010624	1.127307	0.002127	Si
7	-0.393554	1.509559	-0.64099	2.260419	0.790578	0.001492	Si
8	-0.505266	1.328259	-0.779463	2.0422	0.764785	0.001443	Si
9	0.551844	-1.394278	0.828756	-2.181994	0.834971	0.001575	Si
10	0.440132	-1.575578	0.690283	-2.400212	0.861741	0.001626	Si

Combinazione	Spostamento nodo inferiore		Spostamento nodo superiore		δ	δ/h	Verifica
	X	Y	X	Y			
11	0.680391	1.869111	1.020944	2.87083	1.058025	0.001996	Si
12	0.568679	1.687811	0.882471	2.652612	1.014547	0.001914	Si
13	1.836266	0.145468	2.818205	0.272261	0.990091	0.001868	Si
14	1.751564	0.008003	2.713213	0.106804	0.966711	0.001824	Si
15	1.87483	1.124485	2.875861	1.788108	1.201024	0.002266	Si
16	1.790128	0.98702	2.770869	1.622652	1.168709	0.002205	Si

Significato dei simboli utilizzati:

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

Combinazione: combinazione.

δ : modulo della differenza tra gli spostamenti. [cm]

δ/h : rapporto tra il modulo della differenza degli spostamenti e l'altezza di interpiano.

Verifica: stato di verifica.

Spostamento nodo inferiore: spostamento in pianta del nodo inferiore.

X: componente dello spostamento in direzione X globale. [cm]

Y: componente dello spostamento in direzione Y globale. [cm]

Spostamento nodo superiore: spostamento in pianta del nodo superiore.

VERIFICHE TRAVI TIPO

Caratteristiche del materiale

Acciaio: S275, fyk = 2750

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 620

Nodo iniziale: 649 Nodo finale: 652

Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No

Sovreresistenza: 0% Sisma Z: No

Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
HEB280	0	131.48	19285.22	6594.81	12.11	7.08	1377.52	471.06	1535.75	717.73

Verifiche di resistenza

Verifica a taglio Y §4.2.4.1.2.4 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio-torsione	Riduzione torsione	Verifica
620	SLU 204	0.223	-13884	62314.6	41.21	Considerata	1	Si

Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio-torsione	Riduzione torsione	Verifica
620	SLD 15	0.134	-8368.8	62314.6	41.21	Considerata	1	Si

Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	$\tau_{Ed,totale}$	τ_{Rd}	Verifica
6.9	SLV 9	0.003	-275.8	99361.7	Considerata				Si

Verifica a torsione SLD §4.2.4.1.2.5 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	$\tau_{Ed,totale}$	τ_{Rd}	Verifica
310	SLD 9	0.001	-98.6	99361.7	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	px	py	Verifica
620	SLV 13	0.524	1	2106582.9	4022195.8	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	px	py	Verifica
620	SLD 13	0.34	1	1367708.7	4022195.8	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: b; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: b;



Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	$\beta x/m$	Vincolo a entrambi estremi	$\lambda x/m$	λVer
1	Si	0	1-2		1	51.2	Si, (<200)
2	Si	620					

Dati per instabilità attorno a y

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	$\beta y/n$	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	$\lambda y/n$	λVer
1	Si	0	1-2		1	1	Si	87.5	Si, (<200)
2	Si	620							

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
620	SLV 13	0.651	1	Si	2106582.9	3236727.2	0.805	0.822	620	6244364.9	Si

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
620	SLD 13	0.367	1	Si	1367708.7	3730401.1	0.927	0.577	620	12693364	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	24.4	1	55.46	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	24.4	1	55.46	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
20.7	SLE RA 1	0	620	10000	250	Totale	Si
496.1	SLE RA 96	0	620	10000	250	Totale	Si
496.1	SLE RA 97	0	620	10000	250	Totale	Si
496.1	SLE RA 98	0	620	10000	250	Totale	Si
496.1	SLE RA 99	0	620	10000	250	Totale	Si
34.4	SLE RA 1	0	620	10000	350	Variabile	Si
530.5	SLE RA 97	0	620	10000	350	Variabile	Si
530.5	SLE RA 98	0	620	10000	350	Variabile	Si
385.9	SLE RA 99	0	620	10000	350	Variabile	Si
385.9	SLE RA 100	0	620	10000	350	Variabile	Si

Frecce lungo Y

Ascissa freccia	Combinazione	Freccia	Luce	L/f	L/f,min	Tipo	Verifica
289.3	SLE RA 53	-0.657	620	943.5	250	Totale	Si
289.3	SLE RA 47	-0.657	620	943.5	250	Totale	Si
289.3	SLE RA 52	-0.657	620	943.5	250	Totale	Si
289.3	SLE RA 46	-0.657	620	943.5	250	Totale	Si
289.3	SLE RA 51	-0.657	620	943.5	250	Totale	Si
282.4	SLE RA 47	-0.237	620	2614.8	350	Variabile	Si
282.4	SLE RA 53	-0.237	620	2614.8	350	Variabile	Si
282.4	SLE RA 46	-0.237	620	2614.8	350	Variabile	Si
282.4	SLE RA 52	-0.237	620	2614.9	350	Variabile	Si
282.4	SLE RA 45	-0.237	620	2614.9	350	Variabile	Si

Significato dei simboli utilizzati:

Le unità di misura elencate 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.

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.
Sfruttamento torsione: rapporto tra T_{Ed} e T_{Rd} .
 T_{Ed} : sollecitazione torcente. [daN*cm]
 T_{Rd} : resistenza a torsione. [daN*cm]
Riduzione taglio resistente: indica se è possibile ridurre il taglio resistente per presenza di torsione.
Sfruttamento taglio-torsione: $\tau_{Ed,totale} / (0.5 * \tau_{Rd})$. Non verificato se maggiore di 1.
 $\tau_{Ed,totale}$: somma delle tensioni tangenziali totale derivanti da taglio e torsione. [daN/cm²]
 τ_{Rd} : tensione tangenziale resistente. [daN/cm²]
Classe: classe della sezione.
 $M_{x,Ed}$: sollecitazione flettente attorno x-x. [daN*cm]
 $M_{x,Rd}$: resistenza a flessione attorno x-x ridotta per taglio. [daN*cm]
Rid. $M_{x,Rd}$ da V_{Ed} : 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.
 ρ_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.
 β_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.
 λ_x/m : snellezza attorno a x/m del tratto tra i due ritegni.
 λ_{Ver} : snellezza accettabile.
 β_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).
 $k_{w,LT}$: coefficiente di lunghezza efficace per ingobbamento nel calcolo del momento critico ENV1993-1-1 F 1.2(4).
 λ_y/n : snellezza attorno a y/n del tratto tra i due ritegni.
Obblig.: indica se la verifica è obbligatoria da norma.
 $M_{b,Rd,x}$: momento resistente di progetto per l'instabilità per sollecitazione flettente attorno l'asse x-x. [daN*cm]
 $\chi_{,LT}$: coefficiente di riduzione per instabilità flesso-torsionale.
 $\lambda_{adim. LT}$: snellezza adimensionale per instabilità flesso-torsionale.
 $L_{,LT}$: distanza tra due ritegni torsionali. [cm]
 $M_{,critico}$: momento critico. [daN*cm]
 η : valore di η .
 h_w : altezza dell'anima. [cm]
 t_w : spessore dell'anima. [cm]
 $h_w/t_w \max$: rapporto tra h_w e t_w 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.

VERIFICHE PILASTRI/COLONNE

Caratteristiche del materiale

Acciaio: S275, $f_{yk} = 2750$

Caratteristiche geometriche

Lunghezza: 1050
 Nodo iniziale: 55 Nodo finale: 802
 Cerniera iniziale: No Cerniera finale: No
 Sovreresistenza: 0% Sisma Z: No

Caratteristiche della sezione

Sezione	Rotazione	Area	Jx	Jy	ix	iy	Wx	Wy	Wplx	Wply
HEB300	0	149.22	25187.34	8563.27	12.99	7.58	1679.16	570.88	1870.45	870.37

Verifiche di resistenza

Verifiche a forza assiale §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	ρ_x	ρ_y	Verifica
0	SLU 594	0.066	1	-25839.6	390826.5		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	ρ_x	ρ_y	Verifica
0	SLD 5	0.046	1	-17908.1	390826.5		1	0	0	Si

Verifica a taglio X §4.2.4.1.2.4 NTC18



Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	β/n	k,LT	kw,LT	Vincolo a entrambi estremi	λ/n	λVer
1	Si	0							
2	Si	520	1-2	1	1	1	Si	68.6	Si, (<200)
3	Si	1050	2-3	1	1	1	Si	70	Si, (<200)

X	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio-torsione	Riduzione torsione	Verifica
52	SLV 4	0.022	-4087.9	181934.1	120.4	Considerata	1	Si

Verifica a taglio X SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio-torsione	Riduzione torsione	Verifica
17.3	SLD 4	0.009	-1632.2	182064.8	120.4	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
138.7	SLV 9	0.113	-8125.8	71938	47.57	Considerata	1	Si

Verifica a taglio Y SLD §4.2.4.1.2.4 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento	VEd	Vc,Rd	Av	Interazione taglio-torsione	Riduzione torsione	Verifica
34.7	SLD 9	0.043	-3108.1	71938	47.57	Considerata	1	Si

Verifica a torsione §4.2.4.1.2.5 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	$\tau Ed, totale$	τRd	Verifica
17.3	SLV 15	0.002	245.9	118425.2	Considerata				Si

Verifica a torsione SLD §4.2.4.1.2.5 NTC18

X	Comb.	Sfruttamento torsione	TEd	TRd	Riduzione taglio resistente	Sfruttamento taglio-torsione	$\tau Ed, totale$	τRd	Verifica
520	SLD 15	0.001	87.2	118425.2	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	px	py	Verifica
0	SLU 66	0.031	1	-17828.6	390826.5	1	153891	4898807	1	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	px	py	Verifica
767.3	SLD 12	0.012	1	-6006	390826.5	1	57759	4898807	1	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	px	py	Verifica
138.7	SLV 1	0.232	1	-19379.1	390826.5	1	-529056	2279531	1	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	My,Ed	My,Rd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	px	py	Verifica
1050	SLD 4	0.166	1	-6194.9	390826.5	1	379202	2279531	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	α	β	px	py	Verifica
0	SLV 13	0.769	1	-15379	390826.5	1	1582396	4898807	1016647	2279531	1	1	1	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

X	Comb.	Sfruttamento	Classe	NEd	NRd	Rid. NRd da VEd	Mx,Ed	Mx,Rd	My,Ed	My,Rd	Rid. Mx,Rd da VEd	Rid. Mx,Rd da NEd	Rid. My,Rd da VEd	Rid. My,Rd da NEd	α	β	px	py	Verifica
0	SLD 13	0.264	1	-15248.9	390826.5	1	626114	4898807	310641	2279531	1	1	1	1	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: b; Curva Y: c; Svergolamento: Carico all'estradosso; Curva svergolamento: b;

Dati per instabilità attorno a x

Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

Numero rit.	Presente	Ascissa	Campata	β/m	Vincolo a entrambi estremi	λ/m	λVer
1	Si	0					
2	Si	520	1-2		1	40	Si, (<200)
3	Si	1050	2-3		1	40.8	Si, (<200)

Dati per instabilità attorno a y



Controllo della snellezza secondo §4.2.4.1.3.1 NTC18

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	χ_x	χ_y	kxx	kxy	kyy	χ_{LT}	Verifica	
0	SLV 9	0.696	1	21878.5	410367.8	2444524.4	5143747	322010	2393507.5	0.901	0.668	0.406	0.26	0.956	0.433	0.865	Si

Verifica di stabilità per pressoflessione SLD §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	χ_x	χ_y	kxx	kxy	kyy	χ_{LT}	Verifica	
0	SLD 9	0.3	1	17479.5	410367.8	921993.5	5143747	72240	2393507.5	0.901	0.668	0.405	0.447	0.965	0.745	0.865	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	26.2	1.1	55.46	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	26.2	1.1	55.46	Si

Verifiche a deformabilità

Mensola X: No; Mensola Y: No.

Verifiche non eseguite in quanto il superelemento è verticale.

Significato dei simboli utilizzati:

Le unità di misura elencate 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.

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

py: 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.

Sfruttamento torsione: rapporto tra TEd e TRd.

TEd: sollecitazione torcente. [daN*cm]

TRd: resistenza a torsione. [daN*cm]

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

Sfruttamento taglio-torsione: $\tau_{Ed,totale} / (0.5 * \tau_{Rd})$. Non verificato se maggiore di 1.

$\tau_{Ed,totale}$: somma delle tensioni tangenziali totali derivanti da taglio e torsione. [daN/cm²]

τ_{Rd} : tensione tangenziale resistente. [daN/cm²]

NRd: resistenza assiale ridotta per taglio. [daN]

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

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

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

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

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,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.

α : esponente α per flessione deviata.

β : esponente β per flessione deviata.



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.

$\lambda x/m$: 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).

$\lambda y/n$: snellezza attorno a y/n del tratto tra i due ritegni.

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]

χ, 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.

χ, LT : coefficiente di riduzione per instabilità flesso-torsionale.

η : valore di η .

hw: altezza dell'anima. [cm]

tw: spessore dell'anima. [cm]

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

VERIFICA FONDAZIONE

Caratteristiche dei materiali

Calcestruzzo: C25/30; Resistenza cubica caratteristica Rck: 300

Calcestruzzo per magrone: Magrone; Resistenza cubica caratteristica Rck: 5

Acciaio per armatura: B450C; Fyk: 4500

Caratteristiche geometriche

Suola: dimensione x: 250; dimensione y: 250; spessore: 70

Magrone: sbordo: 10; spessore: 10; materiale: Magrone

Pilastro rettangolare: dimensione x: 30; dimensione y: 30

Copri ferro: suola: 5

Pressioni raggiunte sul terreno

Famiglia "Limite ultimo"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo 2.93

Comb.	$\sigma t max$	$\sigma t min$	$\sigma t verifica$	Verifica
SLU 468	-0.76	-0.89	-2.61	Si
SLU 467	-0.76	-0.89	-2.61	Si
SLU 466	-0.76	-0.89	-2.61	Si
SLU 212	-0.76	-0.89	-2.61	Si
SLU 211	-0.76	-0.89	-2.61	Si

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo 3.52

Comb.	$\sigma t max$	$\sigma t min$	$\sigma t verifica$	Verifica
SLV 4	-0.37	-0.74	-2.61	Si
SLV 3	-0.37	-0.73	-2.61	Si
SLV 16	-0.34	-0.7	-2.61	Si
SLV 15	-0.34	-0.7	-2.61	Si
SLV 13	-0.34	-0.7	-2.61	Si

Verifiche a ribaltamento

Famiglia "Equilibrio", Famiglia "Limite ultimo", Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo 7.96

Comb.	Asse di rotazione					γR	Mrib	Mstb	c.s.	Verifica
	x1	y1	x2	y2	y2					
SLV 13	125	-125	125	125	125	1.15	468042	3726662	7.96	Si
SLV 15	125	-125	125	125	125	1.15	469663	3748907	7.98	Si
SLV 14	125	-125	125	125	125	1.15	459167	3735607	8.14	Si
SLV 16	125	-125	125	125	125	1.15	460789	3757853	8.16	Si
SLV 13	125	-125	125	125	125	1	468042	4285661	9.16	Si



Verifiche geotecniche di scorrimento e capacità portante

Impronta al suolo: 270x270

Profondità della falda acquifera: 1220

Terreno laterale di approfondimento piano posa: AFG_Strato1

Spessore terreno laterale: 70

Moltiplicatore resistenza passiva per verifica scorrimento: 0

Coefficiente di attrito Cls-Magrone per verifica scorrimento: 0.7

Caratteristiche del terreno a contatto con il piano di posa della fondazione

Descrizione	γ naturale	γ saturo	Angolo Attrito Interno	Angolo Attrito δ	Coesione Efficace	Coesione Non Drenata	Coeff. Adesione
AFG Strato1	0.002	0.002	33	22	0	1.31	1

Caratteristiche del terreno di progetto per la capacità portante della fondazione

Descrizione	γ naturale	γ saturo	Angolo Attrito Interno	Angolo Attrito δ	Coesione Efficace	Coesione Non Drenata	Coeff. Adesione
Suolo medio nel bulbo di influenza	0.00188	0.00188	27	22	0	0.329	1

Caratteristiche del terreno laterale di approfondimento della fondazione

Descrizione	γ naturale	γ saturo	Angolo Attrito Interno	Angolo Attrito δ	Coesione Efficace	Coesione Non Drenata	Coeff. Adesione
AFG Strato1	0.002	0.002	33	22	0	1.31	1

Verifiche a slittamento magrone-calcestruzzo

Famiglia "Limite ultimo"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a slittamento cls-magrone 21.95

Cmb	Act.h.	Act.v.	Attrito	Laterale	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLU 343	1014	-34981	35	0	1.1	22261	1014	21.95	Si
SLU 344	1009	-35017	35	0	1.1	22284	1009	22.09	Si
SLU 345	1003	-35053	35	0	1.1	22306	1003	22.23	Si
SLU 348	1015	-35730	35	0	1.1	22737	1015	22.39	Si
SLU 356	1158	-40897	35	0	1.1	26025	1158	22.48	Si

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a slittamento cls-magrone 4.79

Cmb	Act.h.	Act.v.	Attrito	Laterale	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLV 13	4994	-37564	35	0	1.1	23904	4994	4.79	Si
SLV 4	5243	-40461	35	0	1.1	25748	5243	4.91	Si
SLV 8	5123	-39799	35	0	1.1	25327	5123	4.94	Si
SLV 14	4827	-37646	35	0	1.1	23957	4827	4.96	Si
SLV 3	5062	-40379	35	0	1.1	25695	5062	5.08	Si

Verifica di scorrimento

Famiglia "Limite ultimo"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a scorrimento 12.67

Cmb	Act.h.	Act.v.	Cond.	Ades.	Attrito	Laterale	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLU 343	1014	-34981	LT	0	22	0	1.1	12849	1014	12.67	Si
SLU 344	1009	-35017	LT	0	22	0	1.1	12862	1009	12.75	Si
SLU 345	1003	-35053	LT	0	22	0	1.1	12875	1003	12.83	Si
SLU 348	1015	-35730	LT	0	22	0	1.1	13123	1015	12.93	Si
SLU 356	1158	-40897	LT	0	22	0	1.1	15021	1158	12.98	Si

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a scorrimento 2.76

Cmb	Act.h.	Act.v.	Cond.	Ades.	Attrito	Laterale	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Verifica
SLV 13	4994	-37564	LT	0	22	0	1.1	13797	4994	2.76	Si
SLV 4	5243	-40461	LT	0	22	0	1.1	14861	5243	2.83	Si
SLV 8	5123	-39799	LT	0	22	0	1.1	14618	5123	2.85	Si
SLV 14	4827	-37646	LT	0	22	0	1.1	13827	4827	2.86	Si
SLV 3	5062	-40379	LT	0	22	0	1.1	14831	5062	2.93	Si

Verifiche geotecniche di capacità portante

Famiglia "Limite ultimo"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo per portanza 1.21

Cmb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	B'	L'	Cnd	Coes	Phi	Peso	Ovl	Amax	γR	Rd	Ed	Rd/Ed	Note	Verifica
SLU 468	-9	1013	-60097	-132095	82680	266	267	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0	2.3	72907	60097	1.21		Si
SLU 467	-1	1019	-60061	-132264	83404	266	267	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0	2.3	72895	60061	1.21		Si
SLU 466	6	1024	-60025	-132433	84127	266	267	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0	2.3	72883	60025	1.21		Si
SLU 212	150	525	-60036	-102841	99709	267	267	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0	2.3	73384	60036	1.22		Si
SLU 211	157	531	-60000	-103010	100432	267	267	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0	2.3	73370	60000	1.22		Si

Fattori di capacità portante Famiglia "Limite ultimo"

N			S			D			I			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	lc	Ig	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5.1	0	0	0.2	0	0	0.12	0	0	0.01	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.2	0	0	0.12	0	0	0.01	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0



N			S			D			I			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5.1	0	0	0.2	0	0	0.12	0	0	0.01	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.2	0	0	0.12	0	0	0.01	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.2	0	0	0.12	0	0	0.01	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica
Coefficiente di sicurezza minimo per portanza 1.57

Cmb	Fx	Fy	Fz	Mx	My	B'	L'	Cnd	Coes	Phi	Peso	Ovl	Amax	yR	Rd	Ed	Rd/Ed	Note	Verifica
SLV 4	-4601	2514	-40461	-193627	-418347	249	260	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0.07	2.3	63515	40461	1.57		Si
SLV 3	-4504	2310	-40379	-182506	-408502	250	261	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0.07	2.3	63887	40379	1.58		Si
SLV 2	-4653	-49	-40256	-38503	-420480	249	268	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0.07	2.3	65511	40256	1.63		Si
SLV 1	-4556	-253	-40174	-27382	-410635	250	269	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0.07	2.3	65832	40174	1.64		Si
SLV 8	-1354	4941	-39799	-340085	-93805	253	265	BT	0.33	0	0.00188	0.16	0.07	2.3	65775	39799	1.65		Si

Fattori di capacità portante Famiglia "Limite ultimo sismico"

N			S			D			I			G			P			E		
Nq	Nc	Ng	Sq	Sc	Sg	Dq	Dc	Dg	Iq	Ic	Ig	Gq	Gc	Gg	Pq	Pc	Pg	Eq	Ec	Eg
1	5.1	0	0	0.19	0	0	0.12	0	0	0.07	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.19	0	0	0.12	0	0	0.07	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.19	0	0	0.12	0	0	0.06	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.19	0	0	0.12	0	0	0.06	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0
1	5.1	0	0	0.19	0	0	0.12	0	0	0.07	0	0	0	0	1	1	1	0	0	0

Verifiche della suola

Superficie su cui è valutata la pressione del suolo: rettangolare a filo pilastro

Non sono state richieste le verifiche a taglio della suola.

Armatura inferiore in direzione X 10 diam. 16 mm Armatura superiore in direzione X 4 diam. 12 mm

Armatura inferiore in direzione Y 10 diam. 16 mm Armatura superiore in direzione Y 4 diam. 12 mm

Famiglia "Limite ultimo"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a flessione 4.52

Desc.	Tipo sez.	Comb.	M	Mu	Verifica
norm.Y+	filo pil.	SLU 468	1057160	4779217	Si
norm.Y+	filo pil.	SLU 467	1056341	4779217	Si
norm.Y+	filo pil.	SLU 466	1055523	4779217	Si
norm.Y+	filo pil.	SLU 340	1048562	4779217	Si
norm.Y+	filo pil.	SLU 339	1047743	4779217	Si

Famiglia "Esercizio rara"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Valori limite: σ lim. 149.4 σ lim. 3600

Coefficiente di sicurezza minimo per verifica tensioni 41.58

Desc.	Tipo sez.	Comb.	M	Fessurata	σ C	σ F	Verifica
norm.Y+	filo pil.	SLE RA 117	742969	No	-3.6	18.4	Si
norm.Y+	filo pil.	SLE RA 116	742423	No	-3.6	18.4	Si
norm.Y+	filo pil.	SLE RA 115	741878	No	-3.6	18.3	Si
norm.Y+	filo pil.	SLE RA 85	737237	No	-3.6	18.2	Si
norm.Y+	filo pil.	SLE RA 84	736691	No	-3.6	18.2	Si

Famiglia "Esercizio frequente"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Valori limite di apertura fessure: w lim. 0.04

Coefficiente di sicurezza minimo per apertura fessure 999

Desc.	Tipo sez.	Comb.	M	Fessurata	wd	Verifica
norm.X+	filo pil.	SLE FR 5	582161	No	0	Si
norm.X-	filo pil.	SLE FR 7	581060	No	0	Si
norm.X-	filo pil.	SLE FR 6	579802	No	0	Si
norm.X-	filo pil.	SLE FR 9	585110	No	0	Si
norm.X-	filo pil.	SLE FR 11	542825	No	0	Si

Famiglia "Esercizio quasi permanente"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Valori limite: σ lim. 112.1 w lim. 0.03

Coefficiente di sicurezza minimo per verifica tensioni 38.1

Coefficiente di sicurezza minimo per apertura fessure 999

Desc.	Tipo sez.	Comb.	M	Fessurata	σ C	wd	Verifica
norm.Y+	filo pil.	SLE QP 2	622996	No	-2.9	0	Si
norm.X+	filo pil.	SLE QP 2	619713	No	-2.9	0	Si
norm.Y+	filo pil.	SLE QP 1	580054	No	-2.7	0	Si
norm.X-	filo pil.	SLE QP 2	580431	No	-2.7	0	Si
norm.Y-	filo pil.	SLE QP 2	577148	No	-2.7	0	Si

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Si stampano le 5 situazioni più gravose per tipo di verifica

Coefficiente di sicurezza minimo a flessione 6.01

Desc.	Tipo sez.	Comb.	M	Mu	Verifica
norm.X-	filo pil.	SLV 4	787945	4733544	Si
norm.X-	filo pil.	SLV 2	783657	4733544	Si
norm.X-	filo pil.	SLV 3	782311	4733544	Si
norm.X-	filo pil.	SLV 1	778024	4733544	Si
norm.X+	filo pil.	SLV 15	762734	4733544	Si

Verifiche a punzonamento

Famiglia "Limite ultimo"

Verifiche in adiacenza all'elemento punzonante (perimetro U0)

Coefficiente di sicurezza minimo 2.94

Comb.	Elemento punzonante	d	Perimetro	Perim. minim.	N	β	Peso cono	Reazione suolo	VEd,red	VRd,max	Verifica
SLU 596	pilastrò	63.4	120	No	-62797	1.17	158	803	9.58	28.22	Si
SLU 595	pilastrò	63.4	120	No	-62727	1.17	158	802	9.57	28.22	Si
SLU 594	pilastrò	63.4	120	No	-62658	1.17	158	802	9.56	28.22	Si
SLU 587	pilastrò	63.4	120	No	-58876	1.24	158	766	9.52	28.22	Si
SLU 586	pilastrò	63.4	120	No	-58806	1.24	158	765	9.51	28.22	Si

Verifiche a distanza $\leq 2d$ dall'elemento punzonante (perimetro U1)

Coefficiente di sicurezza minimo 4.14

Comb.	Elem. punz.	d	Offset	Perim. utile	Perim. minim.	N	β	Peso cono	Reazione suolo	VEd,red	ρ_l	VRd	Asw	VRd,cs	Verifica
SLU 532	pilastrò	63.4	93.8	250	Si	-57819	1.1	3886	45754	1.11	0.0011	4.61	0	0	Si
SLU 596	pilastrò	63.4	88.8	250	Si	-62797	1.1	3807	50866	1.17	0.0011	4.87	0	0	Si
SLU 531	pilastrò	63.4	93.8	250	Si	-57749	1.1	3886	45720	1.11	0.0011	4.61	0	0	Si
SLU 595	pilastrò	63.4	88.8	250	Si	-62727	1.1	3807	50832	1.17	0.0011	4.87	0	0	Si
SLU 530	pilastrò	63.4	93.8	250	Si	-57679	1.1	3886	45685	1.11	0.0011	4.61	0	0	Si

Coordinate del perimetro del cono punzonante a distanza 93.8 dal pilastrò

Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y
1	-125	125	2	-125	-125	3	108.8	-125	4	108.8	125						

Famiglia "Limite ultimo sismico"

Verifiche in adiacenza all'elemento punzonante (perimetro U0)

Coefficiente di sicurezza minimo 1.21

Comb.	Elemento punzonante	d	Perimetro	Perim. minim.	N	β	Peso cono	Reazione suolo	VEd,red	VRd,max	Verifica
SLV 2	pilastrò	63.4	120	No	-38554	4.66	158	532	23.37	28.22	Si
SLV 4	pilastrò	63.4	120	No	-37918	4.72	158	535	23.27	28.22	Si
SLV 13	pilastrò	63.4	120	No	-36278	4.87	158	494	23.03	28.22	Si
SLV 1	pilastrò	63.4	120	No	-38536	4.59	158	531	23.01	28.22	Si
SLV 3	pilastrò	63.4	120	No	-37900	4.63	158	534	22.84	28.22	Si

Verifiche a distanza $\leq 2d$ dall'elemento punzonante (perimetro U1)

Coefficiente di sicurezza minimo 2.21

Comb.	Elem. punz.	d	Offset	Perim. utile	Perim. minim.	N	β	Peso cono	Reazione suolo	VEd,red	ρ_l	VRd	Asw	VRd,cs	Verifica
SLV 2	pilastrò	63.4	109	250	Si	-38554	4.86	4121	36833	1.79	0.0011	3.96	0	0	Si
SLV 13	pilastrò	63.4	109	250	Si	-36278	4.5	4121	34150	1.78	0.0011	3.96	0	0	Si
SLV 1	pilastrò	63.4	109	250	Si	-38536	4.74	4121	36752	1.76	0.0011	3.96	0	0	Si
SLV 15	pilastrò	63.4	109	250	Si	-35642	5.12	4121	34352	1.75	0.0011	3.96	0	0	Si
SLV 14	pilastrò	63.4	109	250	Si	-36296	4.46	4121	34232	1.74	0.0011	3.96	0	0	Si

Coordinate del perimetro del cono punzonante a distanza 109 dal pilastrò

Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y	Vert.	x	y
1	-125	124	2	-125	-125	3	125	-125	4	125	124						

Significato dei simboli utilizzati:

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

Comb.: combinazione.

$\sigma_{t\ max}$: massimo valore della pressione di compressione. [daN/cm²]

$\sigma_{t\ min}$: minimo valore della pressione di compressione. [daN/cm²]

$\sigma_{t\ verifica}$: valore di confronto della pressione di compressione. [daN/cm²]

Verifica: stato di verifica.

Asse di rotazione: asse di rotazione considerato (lato fondazione).

x1: ascissa punto 1. [cm]

y1: ordinata punto 1. [cm]

x2: ascissa punto 2. [cm]

y2: ordinata punto 2. [cm]

yR: coefficiente parziale sulla resistenza di progetto.

Mrib: momento ribaltante rispetto all'asse di rotazione. [daN*cm]

Mstb: momento stabilizzante rispetto all'asse di rotazione. [daN*cm]

c.s.: coefficiente di sicurezza.

Descrizione: descrizione del terreno.

γ naturale: peso specifico naturale del terreno. [daN/cm³]

γ saturo: peso specifico saturo del terreno. [daN/cm³]

Angolo Attrito Interno: angolo di attrito interno del terreno. [deg]

Angolo Attrito δ : angolo di attrito all'interfaccia fondazione. [deg]

Coesione Efficace: coesione efficace del terreno. [daN/cm²]

Coesione Non Drenata: coesione non drenata del terreno. [daN/cm²]

Coeff. Adesione: coefficiente di adesione della coesione.

Cmb: combinazione.

Act.h.: componente orizzontale del carico. [daN]

Act.v.: componente verticale del carico. [daN]



Italia Domani
PROSPETTIVE DI SVILUPPO E RESILIENZA



Attrito: angolo di attrito di progetto. [deg]
Laterale: resistenza passiva laterale unitaria di progetto. [daN/cm]
Rd: resistenza alla traslazione di progetto. [daN]
Ed: azione di progetto (sforzo tangenziale al piano di posa). [daN]
Rd/Ed: coefficiente di sicurezza allo scorrimento.
Cond.: condizione valutazione resistenza a breve o lungo termine (BT - LT).
Ades.: adesione coesiva di progetto. [daN/cm²]
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]
B': larghezza efficace. [cm]
L': lunghezza efficace. [cm]
Cnd: condizione valutazione resistenza a breve o lungo termine (BT - LT).
Coes: coesione di progetto. [daN/cm²]
Phi: angolo di attrito di progetto. [deg]
Peso: peso specifico del terreno di progetto. [daN/cm³]
Ovl: sovraccarico laterale da piano di posa. [daN/cm²]
Amax: accelerazione normalizzata massima attesa al suolo.
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.
Note: note di verifica (1 Ipotesi errate, 2 Espulsione coesivo, 3 Inclinazione eccessiva, 4 Eccentricità eccessiva, 5 Carico eccessivo).
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:
Dq: 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.
I:
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.
Ig: fattore correttivo di capacità portante per inclinazione del carico, 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:
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.
Desc.: descrizione.
Tipo sez.: asse o filo pilastro, filo risega.
M: momento flettente. [daN*cm]
Mu: momento ultimo. [daN*cm]
Fessurata: stato fessurato o non fessurato.
σC: tensione nel calcestruzzo. [daN/cm²]
σF: tensione nell'acciaio. [daN/cm²]
wd: apertura delle fessure. [cm]
Elemento punzonante: elemento punzonante, pilastro o dado/bicchiere.
d: altezza utile. [cm]
Perimetro: lunghezza utile del perimetro. [cm]
Perim. minim.: perimetro critico con lati non attivi.
N: carico dal pilastro. [daN]
β: coefficiente UNI EN 1992-1-1 (6.38).
Peso cono: peso del cono punzonato e del suolo sovrastante. [daN]
Reazione suolo: reazione del suolo di fondazione. [daN]
VRd,red: tensione tangenziale. [daN/cm²]
VRd,max: resistenza in adiacenza al pilastro. [daN/cm²]
Elem. punz.: elemento punzonante, pilastro o dado/bicchiere.
Offset: distanza dal bordo pilastro del perimetro critico. [cm]
Perim. utile: lunghezza utile del perimetro. [cm]
ρ_l: densità di armatura tesa.
VRd: resistenza in assenza di armature a taglio. [daN/cm²]
Asw: area efficace di ferri piegati. [cm²]
VRd,cs: resistenza in presenza di armature a taglio. [daN/cm²]

SCHEMI STATICI

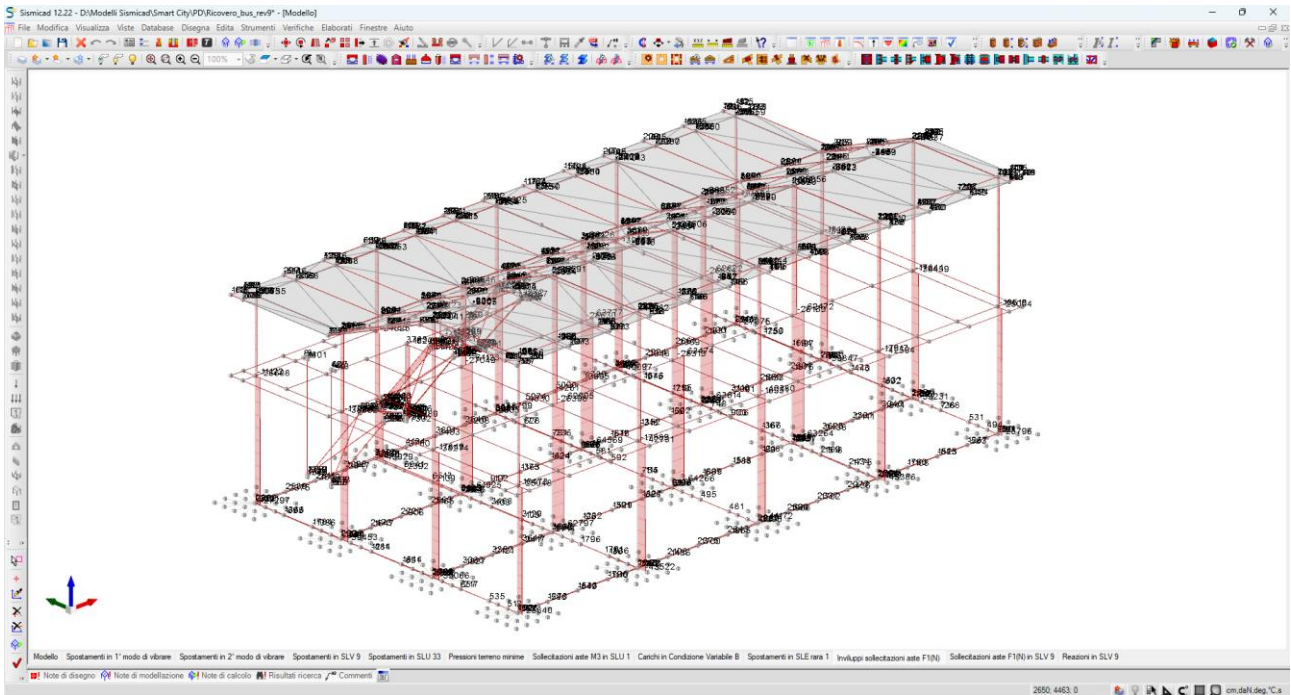


Figura 4. Involuppo sforzo normale SLU/SLV

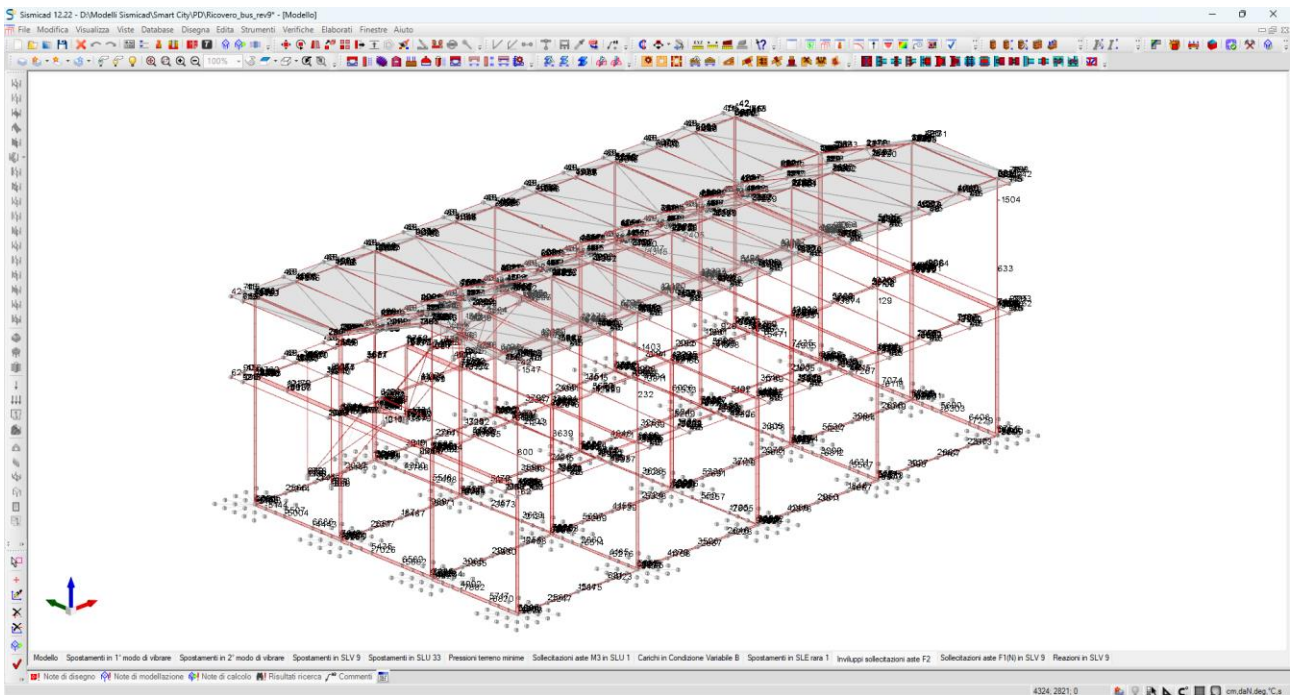


Figura 5. Involuppo taglio F2 SLU/SLV

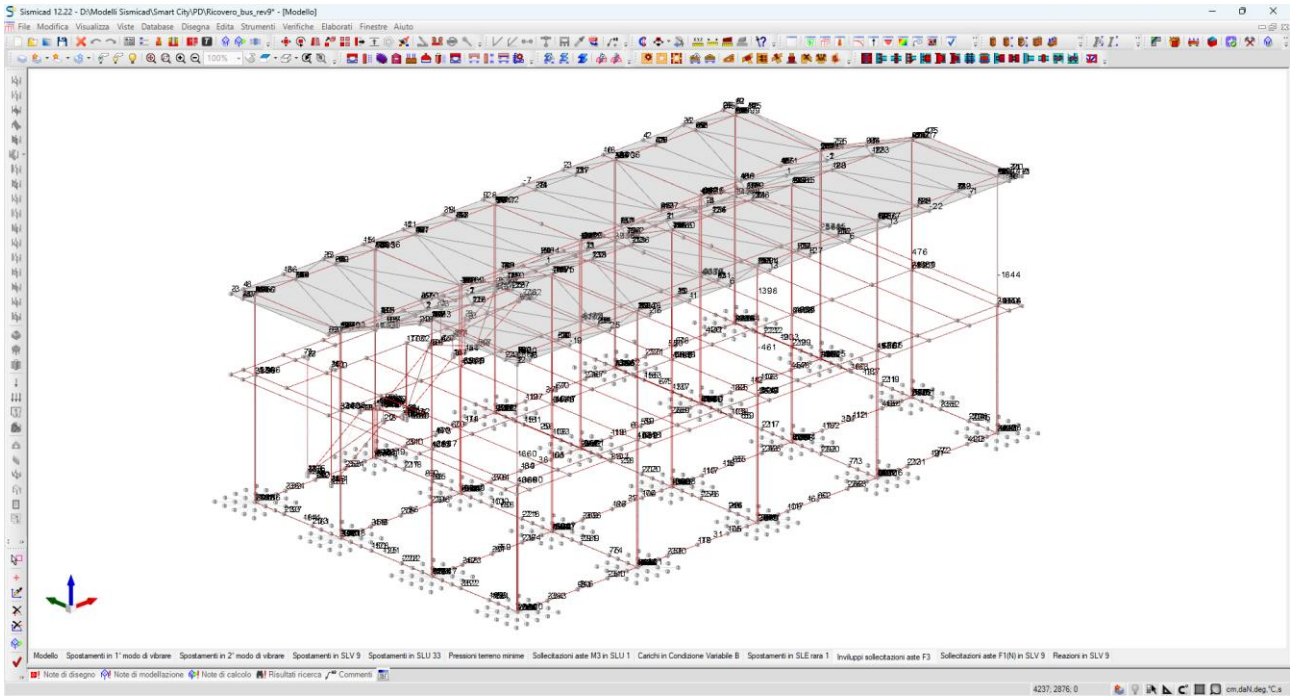


Figura 6. Involuppo taglio F3 SLU/SLV

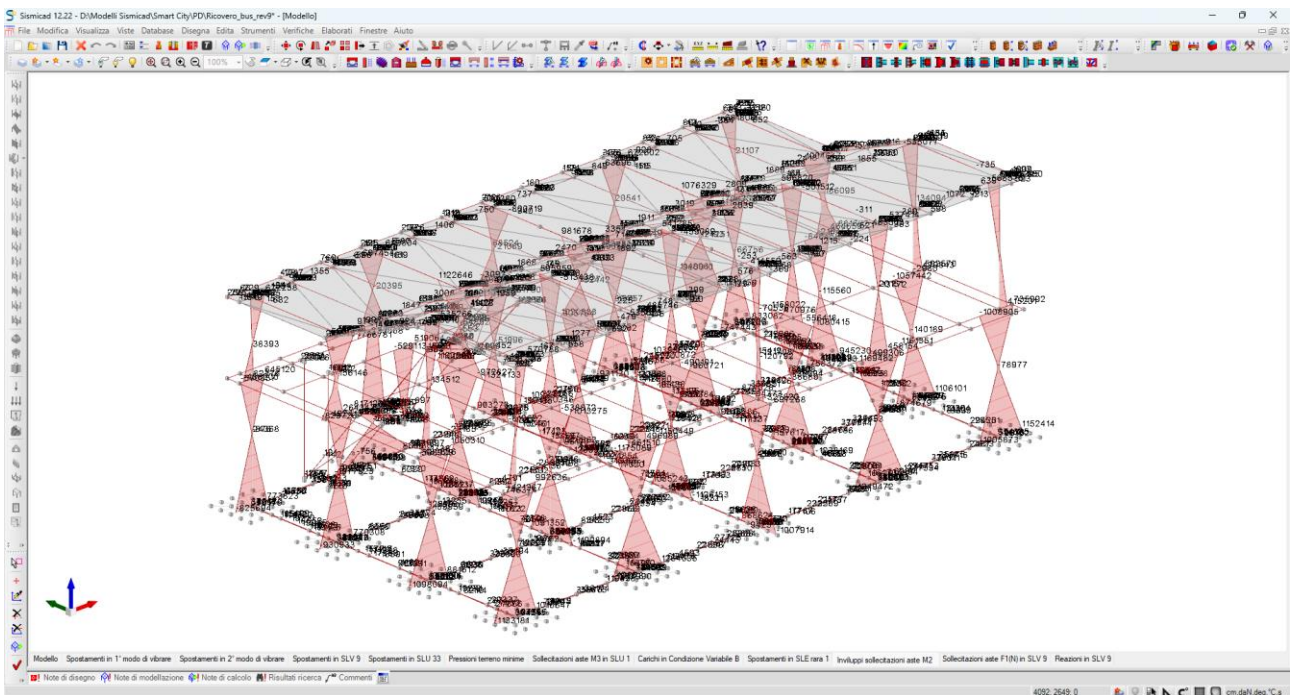


Figura 7. Involuppo momento M2 SLU/SLV

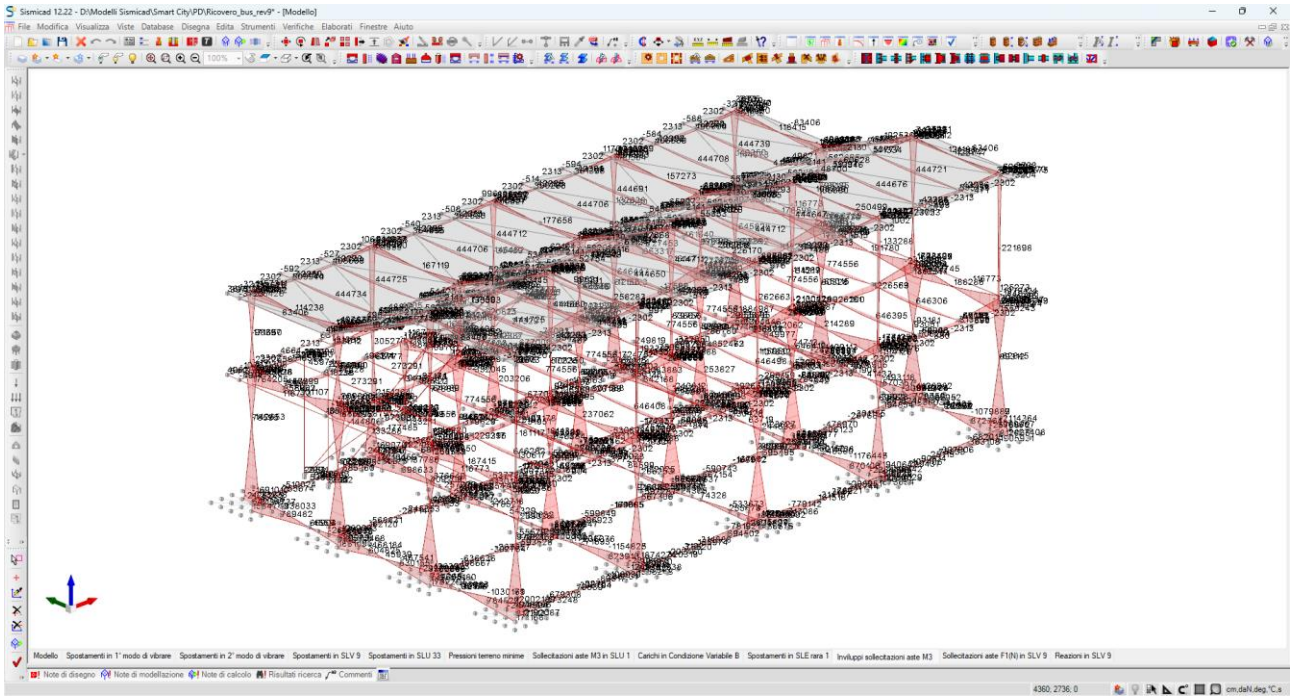


Figura 8. Inviluppo momento M3 SLU/SLV

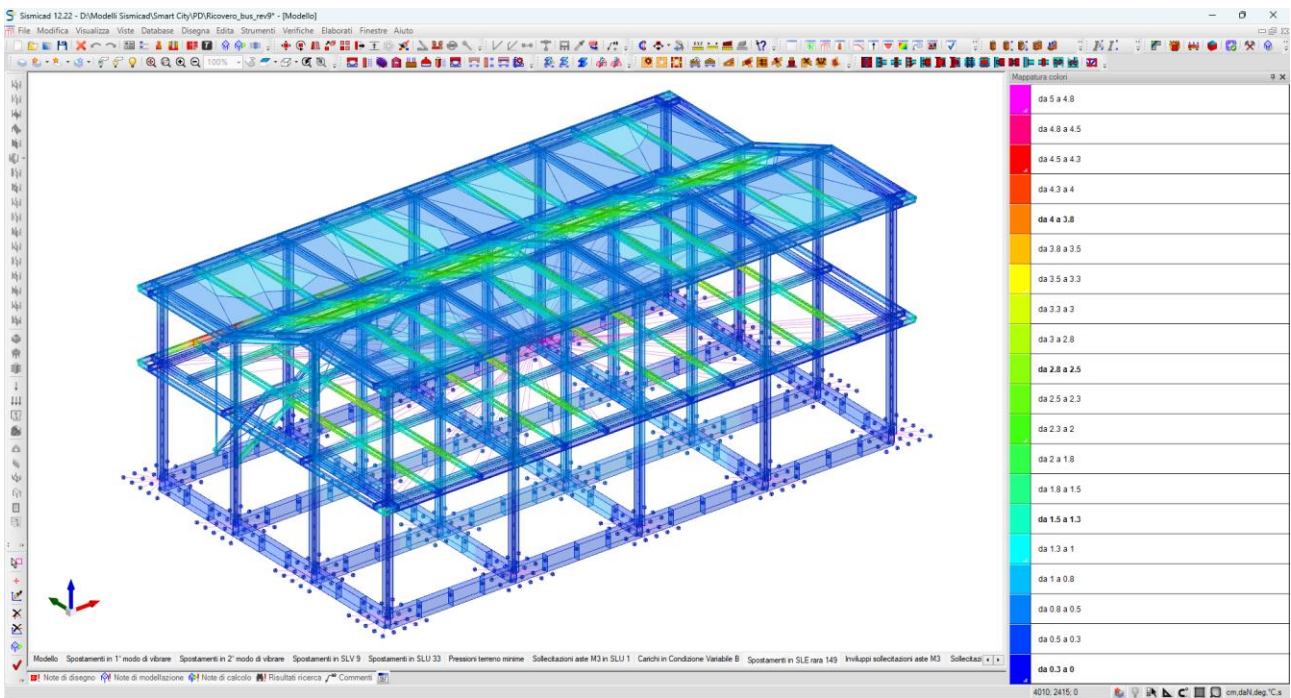


Figura 9. Spostamenti in esercizio

VERIFICA DI AFFIDABILITÀ DEI CODICI UTILIZZATI

Il calcolo è stato condotto con i metodi della Scienza delle Costruzioni, basate sull'ipotesi di elasticità lineare dei materiali, le verifiche sono state condotte utilizzando il "Metodo Semiprobabilistico agli Stati Limiti" utilizzando un programma di calcolo all'elaboratore. Tale procedura di calcolo, utilizzata per il calcolo delle fondazioni e strutture in elevazione, è stata effettuata avvalendosi come detto del SISMI-CAD® della Concrete, sistema di analisi strutturale che consente la progettazione di strutture in c.a., acciaio, legno e muratura schematizzandole attraverso un modello matematico unico.

Si precisa altresì che il tutto è stato redatto nel pieno rispetto di quanto prescritto al CNR 10024/86 -Analisi di strutture mediante elaboratore-. Nei diversi tabulati di calcolo, di cui la presente si compone, sono riportati i valori degli spostamenti relativi, le sezioni caratteristiche, le azioni di carico, e quanto altro occorra per meglio identificare i dati di input ed output sviluppati secondo quanto descritto nelle NTC da D. M. del 17/01/2018.

Le ipotesi di calcolo assunte nelle analisi numeriche contenute nella presente relazione di calcolo, corrispondono ai dati di progetto, i programmi di calcolo adottati, sono di riconosciuta affidabilità ed hanno fornito sollecitazioni compatibili con le tensioni di calcolo assunte per i materiali impiegati. Pertanto, in relazione all'output ottenuto e sulla base degli accertamenti e delle verifiche eseguite localmente e per ogni singolo elemento ed in fondazione, si ritengono soddisfacenti i risultati ottenuti.

Il modello di calcolo prodotto compendia puntualmente le caratteristiche geometriche del manufatto e richiama nei singoli elementi costitutivi, le proprietà dimensionali e costitutive dei corrispondenti componenti costruttivi previsti in progettazione, oltre ad essere peculiarizzato mediante la definizione delle azioni di calcolo statiche e dinamiche, definite in funzione della destinazione d'uso e del sito di riferimento (sia in termini di coordinate geografiche, che di caratteristiche stratigrafiche e geotecniche). Nello specifico si precisa ai sensi delle indicazioni di cui al §10.2 del D.M. Infrastrutture del 17/01/2018, nonché delle precisazioni della Circolare esplicativa del C.S.LL.PP. n°617 del 21/01/2019, che:

a) Tipo di analisi svolta:

- a.1) Analisi Dinamica Lineare con fattore di struttura;
- a.2) Il metodo adottato per la risoluzione del problema strutturale è quello agli Elementi Finiti, con soluzioni approssimate ai problemi descritti da equazioni differenziali alle derivate parziali, riducendo queste ultime ad un sistema di equazioni algebriche;
- a.3) La metodologia seguita per le verifiche delle sezioni è quella Semiprobabilistica agli Stati Limite, con riferimento a quanto imposto al §2.6 ed al §6.4 delle NTC'08;
- a.4) Le combinazioni di carico adottate sono tutte quelle previste al §2.5.3 delle NTC'18;

b) Informazioni sull'origine, le caratteristiche e la validazione dei codici di calcolo:

- b.1) Il codice utilizzato è il SISMI-CAD®, prodotto e distribuito dalla Concrete s.r.l., società di software ingegneristici, con sede in via della Pieve n°15 a Padova, nella versione 12.22, con licenza SW-9253216 regolarmente in corso di validità;
- b.2) La documentazione fornita dal produttore a corredo del programma, comprendente:
 - una esauriente descrizione delle basi teoriche e degli algoritmi impiegati;
 - l'individuazione dei campi d'impiego;
 - i casi di prova interamente risolti e commentati con files di input che consentano la riproduzione dell'elaborazione;

rappresentano un fascicolo di notevoli dimensioni, non riproducibile in formato cartaceo per il deposito al Genio Civile delle singole pratiche edilizie, ma resta comunque facilmente visibile sul sito del produttore del software (<http://www.concrete.it>).

c) Affidabilità e validazione dei codici utilizzati attraverso:

- c.1) L'esame preliminare di valutazione dell'affidabilità e soprattutto dell'idoneità del programma nel caso specifico di applicazione è riconducibile alla conoscenza del codice e dall'esperienza consolidata nell'utilizzo dello stesso in circostanze di calcolo e di problematiche strutturali analoghe;
- c.2) L'esame della documentazione fornita dal produttore o dal distributore sulle modalità e procedure seguite per la validazione del programma, è stata oggetto di attento studio già all'atto dell'acquisizione del software, e nel tempo la medesima è stata rivalutata di volta in volta a fronte di significative evoluzioni del codice stesso, nell'arco della ventennale utilizzazione del medesimo.

d) La validazione indipendente del calcolo:

Nel caso di opere di particolare importanza si effettua un controllo incrociato sui risultati delle calcolazioni attraverso la ripetizione dei calcoli da parte di un soggetto qualificato, prescelto dal Committente, diverso dal progettista originario delle strutture, eseguita mediante l'impiego di programmi di calcolo diversi da quelli impiegati originariamente, o alternativamente mediante l'impiego, da parte del progettista e/o del soggetto validatore, di programmi che possiedano i requisiti richiesti dalle NTC, diversi da quelli impiegati originariamente, che consentano la impostazione, la lettura e l'analisi del modello al loro interno, possibilmente attraverso file di trasferimento. Nel caso in oggetto dette procedure sono state ritenute non necessarie in considerazione della dimensione e della natura dell'opera oggetto di intervento, oltre che dei notevoli margini di sicurezza adottati nelle calcolazioni prodotte.

e) Modalità di presentazione dei risultati:

I risultati, riassunti nella presente ed esposti completamente nei tabulati di calcolo allegati, costituiscono una sintesi completa ed efficace, presentata in modo da riassumere il comportamento della struttura, per ogni tipo di analisi svolta. I valori numerici di ogni elaborazione, preceduta dall'indicazione della convenzione sui segni e delle unità di misura, vanno sintetizzati mediante disegni, schemi grafici rappresentativi almeno delle parti più sollecitate della struttura, delle configurazioni delle deformate, la rappresentazione grafica delle principali caratteristiche di sollecitazione, delle componenti degli sforzi, nonché dei diagrammi di involuppo associati alle combinazioni di carichi considerate, degli schemi grafici con la rappresentazione delle azioni applicate e delle corrispondenti reazioni vincolari. Al fine delle verifiche della misura della sicurezza, di tali grandezze e del comportamento complessivo della struttura, come rappresentato, vanno chiaramente evidenziati i valori numerici necessari nei punti e nelle sezioni significative della struttura stessa.

f) Informazioni generali sull'elaborazione:

Il programma prevede una serie di controlli automatici (check) che consentono l'individuazione di errori di modellazione, del non rispetto delle limitazioni geometriche e di armatura e della presenza di elementi non verificati. Al termine dell'analisi un controllo automatico identifica la presenza di spostamenti o rotazioni anormali. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabulare, la quasi totalità dei dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

g) Giudizio motivato di accettabilità di risultati:

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli che ne comprovano l'attendibilità. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali



e adottati, anche in fase di primo dimensionamento della struttura. Inoltre, sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto detto, si può asserire che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.

Pertanto, in relazione all'output ottenuto e sulla base degli accertamenti e delle verifiche eseguite localmente e per ogni singolo elemento ed in fondazione, si ritengono soddisfacenti i risultati ottenuti, in ottemperanza alle "nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018 con riferimento alle istruzioni per l'applicazione di tale decreto indicate nella circolare 21 gennaio 2019, n. 617 (ministero delle infrastrutture e dei trasporti), ed alla legge 64/74.

Il tecnico