

REGIONE EMILIA ROMAGNA - PROVINCIA DI FERRARA

PROGETTO ESECUTIVO

IN VARIANTE AL PROGETTO DEFINITIVO OFFERTO NUOVA SEDE DEL CENTRO UNIFICATO PER L'EMERGENZA DELLA PROTEZIONE CIVILE A FERRARA

redatto secondo il Decreto legislativo 18 aprile 2016, n. 50 e il DPR 207/2010

REV	DATA	DESCRIZIONE	COLLABORATORI
	17/09/2018	CONSEGNA PROGETTO ESECUTIVO	COORDINAMENTO e OPERE ARCHITETTONICHE STUDIO ARCHILINEA – Arch. Giuseppe Gervasi
			OPERE STRUTTURALI Ing. Luca Capellari
Committente: REGIONE EMILIA ROMAGNA			IMPIANTI MECCANICI e ANTINCENDIO ZECCHINI & ASSOCIATI srl – Per.Ind. Nicola Zecchini
Verificato da Ing. Giulio Rimini			IMPIANTI ELETTRICI STUDIO TECNICO PS – Per. Ind. Paolo Scuderi GEOLOGO GEOGROUP SRL – Geol. Pier Luigi Dallari
  Ing. Capellari Luca			RESPONSABILE UNICO DEL PROCEDIMENTO Ing. Mario Monti
			RELAZIONE OPERE STRUTTURALI FONDAZIONI
			ELABORATO C8.01

Indice degli Elaborati

1. ILLUSTRAZIONE SINTETICA DEGLI ELEMENTI ESSENZIALI DEL PROGETTO STRUTTURALE	4
<i>a) Descrizione del contesto edilizio e delle caratteristiche geologiche, morfologiche e idrogeologiche del sito oggetto di intervento</i>	4
a.1. Descrizione del contesto edilizio	4
a.2. Caratteristiche geologiche, morfologiche e idrogeologiche del sito.....	4
<i>b) Descrizione generale della struttura in elevazione e in fondazione</i>	5
<i>c) Normativa tecnica e riferimenti tecnici utilizzati</i>	6
c.1. Norme di riferimento cogenti	6
c.2. Altre norme e documenti tecnici integrativi	6
c.3. Eventuali prescrizioni sismiche contenute negli strumenti di pianificazione territoriale edilizia	7
<i>d) Parametri che concorrono alla definizione dell'azione sismica di base del sito.....</i>	7
d.1. Azioni verticali di calcolo:	7
d.2. Azioni orizzontali di calcolo (sisma):.....	8
d.3. Eventuali scenari di azioni eccezionali.....	9
<i>e) Descrizione dei materiali e dei prodotti per uso strutturale</i>	9
<i>f) Illustrazione dei criteri di progettazione e di modellazione</i>	9
f.1. Fattore di struttura q.....	9
f.2. Stati limite indagati	9
f.3. Giunti di separazione fra strutture contigue	10
f.4. Criteri di valutazione degli elementi non strutturali e degli impianti.....	11
f.5. Requisiti delle fondazioni e collegamenti tra fondazioni	11
f.6. Vincolamenti interni e/o esterni, schemi statici adottati.....	11
<i>g) Principali combinazioni delle azioni</i>	16
<i>h) Indicazione del metodo di analisi</i>	33
<i>i) Criteri di verifica agli stati limite indagati.....</i>	35
<i>j) Rappresentazione delle configurazioni deformate e delle caratteristiche di sollecitazione delle strutture significative</i>	36
j.1. Rappresentazione configurazioni deformate	36
j.2. Rappresentazione caratteristiche di sollecitazione	37
j.3. Verifiche di sicurezza	40
j.4. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati.....	48
<i>k) Caratteristiche di affidabilità del codice strutturale</i>	48
<i>l) Strutture geotecniche o di fondazione</i>	49

1. ILLUSTRAZIONE SINTETICA DEGLI ELEMENTI ESSENZIALI DEL PROGETTO STRUTTURALE

a) Descrizione del contesto edilizio e delle caratteristiche geologiche, morfologiche e idrogeologiche del sito oggetto di intervento

a.1. Descrizione del contesto edilizio

Il fabbricato risulta essere:

Isolato in zona industriale



CONTESTO EDILIZIO

a.2. Caratteristiche geologiche, morfologiche e idrogeologiche del sito

Per le verifiche statiche del complesso terreno fondazione è stata presa in esame l'ipotesi di fondazione a plinti collegati da cordoli, e in relazione a ciò il valore della costante elastica (Winkler), determinato sulla base della relazione geologica del Dott. Geol. Pierluigi Dallari , si quantifica in $w = 1 \text{ kg/cm}^3$.

Dalla relazione sopracitata si assume inoltre un valore di progetto della resistenza $R_d = 1,38 \text{ kg/cm}^2$ da confrontarsi con le combinazioni di carico del tipo SLU A1 secondo il prospetto indicato:

CONDIZIONE STATICÀ – CONDIZIONI NON DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.38 kg/cm ² ≈ 138 kN/m ²

La resistenza Rd calcolata in condizioni "drenate" seguendo l'Approccio 2, combinazione (A1 + M1 + R3), applicando il coefficiente di riduzione parziale per la tangente dell'angolo di attrito secondo la relazione: $\text{tg } \phi' d = \text{tg } \phi' k / 1.0$, dove $\phi' d$ è l'angolo d'attrito di progetto, ne deriva, essendo $\phi' k = \phi' d$. Quindi secondo la formula di Terzaghi si ottiene, per l'intervento in progetto uno stato limite ultimo pari a:

CONDIZIONE STATICÀ – CONDIZIONI DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.99 kg/cm ² ≈ 199 kN/m ²

CONDIZIONE PSEUDO-STATICÀ – CONDIZIONI DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.86 kg/cm ² ≈ 186 kN/m ²

Dal punto di vista sismico si può considerare il profilo stratigrafico del sottosuolo di fondazione dell'area investigata appartenente alla **classe C**, caratterizzata da valori di V_s^{30} compresi tra 180 e 360 m/sec.

b) Descrizione generale della struttura in elevazione e in fondazione

Oggetto della presente relazione è la verifica in condizioni statiche e sismiche delle strutture di fondazione necessarie per le strutture portanti prefabbricate in elevazione e per le strutture secondarie (pareti in blocchi tipo Leca e strutture di baraccatura metalliche e pensiline metalliche). Il progetto delle strutture prefabbricate in c.a. è a cura del progettista delle strutture in elevazione e non è oggetto della presente relazione di calcolo. La verifica delle strutture secondarie è relazionata nell'elaborato dedicato.

La presente relazione di calcolo riguardante le fondazioni presenta la modellazione anche delle strutture in elevazione. La modellazione delle stesse è stata realizzata seguendo le medesime ipotesi di quelle seguite dal progettista delle strutture in elevazione e al fine di validare tale considerazione verranno presentati nel seguito il confronto delle sollecitazioni massime derivanti dalla modellazione di entrambi i progettisti (elevazione e fondazione) mostrando come siano coincidenti. Per le verifiche delle strutture in elevazione pertanto si rimanda alla relazione dedicata mentre per le strutture di fondazione vengono presentati i risultati nel seguito.

Le strutture di fondazione in particolare sono state calcolate con plinti collegati da cordoli in tutte le direzioni. Tali cordoli sono stati calcolati con sola funzione di collegamento. Per questioni esecutive i cordoli sono sommitali ai plinti di spessore 1 m e le armature longitudinali dei cordoli hanno una lunghezza adeguata per l'ancoraggio e sono collegati ai plinti tramite staffe dimensionate per resistere allo sforzo normale del cordolo di collegamento come dimostrato nel seguito.

Le fondazioni previste per i muri interni in blocco tipo Leca è prevista una fondazione a cordolo di dimensioni adeguate in relazione alla portanza del terreno sia per le azioni sismiche che statiche. Al fine del dimensionamento corretto delle fondazioni anche per le azioni fuori dal piano sono state modellate nel presente modello di calcolo elementi shell in c.a. di sp 15 cm per simulare la parete a favore di sicurezza anche in termini di massa sismica essendo realizzata con intelaiatura in c.a. e blocchi di muratura tipo Leca di spessore 25 cm (essendo infatti il peso dei blocchi 1600 kg/mc * 25 cm / 2500 kg/mc si ottiene spessore equivalente in c.a. di 15 cm). Tale modellazione è solo finalizzata ad ottenere le pressioni al suolo corrette sulle fondazioni mentre al fine della verifica della parete stessa invece si riprotano le verifiche nella relazione sulle strutture secondarie.

Il corpo scala è realizzato in c.a.. In particolare l'appoggio del pianerottolo intermedio è realizzato con una parete in c.a. giuntata sismicamente dai pilastri (come indicato negli elaborati grafici e con un giunto sismico adeguatamente dimensionato come indicato nel seguito della presente relazione) per evitare concentrazioni di sforzo e rotture fragili per taglio degli stessi. Il pianerottolo finale invece verrà realizzato con un pilastro gettato in opera (oggetto di verifica della presente relazione) con trave sommitale gettata anch'essa in opera insieme alla soletta che pertanto chiude la zona vano scala non realizzata con struttura prefabbricata. L'altra estremità della soletta grava su una trave prefabbricata con staffe sporgenti per rendere monolitico il getto con quello delle strutture prefabbricate.

Sono presenti inoltre strutture secondarie di baraccatura che nel presente modello non sono state rappresentate ma considerate solo in termini di massa sismica applicata ai pilastri. Di tali strutture verranno eseguite verifiche specifiche presentate in apposita relazione di calcolo.

Per la descrizione delle strutture in elvazione si rimanda alla relazione di calcolo delle strutture in elevazione.

Destinazioni d'uso

Categoria E: Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale.

Eventuali vincoli imposti dal progetto architettonico

Non presenti

c) Normativa tecnica e riferimenti tecnici utilizzati

c.1. Norme di riferimento cogenti

1. *D.Min. Infrastrutture Min. Interni e Prot. Civile 14 Gennaio 2008 e allegate "Norme tecniche per le costruzioni".*

c.2. Altre norme e documenti tecnici integrativi

1. *Circolare 2 febbraio 2009, n. 617 - Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al D.M. 14 gennaio 2008*
2. *UNI EN 1990:2006 13/04/2006 Eurocodice 0 - Criteri generali di progettazione strutturale.*
3. *UNI EN 1991-1-1:2004 01/08/2004 Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-1: Azioni in generale - Pesi per unità di volume, pesi propri e sovraccarichi per gli edifici.*
4. *UNI EN 1991-2:2005 01/03/2005 Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 2: Carichi da traffico sui ponti.*
5. *UNI EN 1991-1-3:2004 01/10/2004 Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-3: Azioni in generale - Carichi da neve.*
6. *UNI EN 1991-1-4:2005 01/07/2005 Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-4: Azioni in generale - Azioni del vento.*
7. *UNI EN 1991-1-5:2004 01/10/2004 Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture - Parte 1-5: Azioni in generale - Azioni termiche.*
8. *UNI EN 1992-1-1:2005 24/11/2005 Eurocodice 2 - Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici.*
9. *UNI EN 1992-1-2:2005 01/04/2005 Eurocodice 2 - Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-2: Regole generali - Progettazione strutturale contro l'incendio.*
10. *UNI EN 1993-1-1:2005 01/08/2005 Eurocodice 3 - Progettazione delle strutture di acciaio - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici.*
11. *UNI EN 1993-1-8:2005 01/08/2005 Eurocodice 3 - Progettazione delle strutture di acciaio - Parte 1-8: Progettazione dei collegamenti.*
12. *UNI EN 1994-1-1:2005 01/03/2005 Eurocodice 4 - Progettazione delle strutture composte acciaio-calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici.*
13. *UNI EN 1994-2:2006 12/01/2006 Eurocodice 4 - Progettazione delle strutture composte acciaio-calcestruzzo - Parte 2: Regole generali e regole per i ponti.*
14. *UNI EN 1995-1-1:2005 01/02/2005 Eurocodice 5 - Progettazione delle strutture di legno - Parte 1-1: Regole generali – Regole comuni e regole per gli edifici.*
15. *UNI EN 1995-2:2005 01/01/2005 Eurocodice 5 - Progettazione delle strutture di legno - Parte 2: Ponti.*

Via La Marchesa n°3 – 41037 Mirandola (MO) – tel./fax 0535/98.419 – P.IVA 03397190368 – email: info@studiocapellari.com

16. UNI EN 1996-1-1:2006 26/01/2006 Eurocodice 6 - Progettazione delle strutture di muratura - Parte 1-1: Regole generali per strutture di muratura armata e non armata.
17. UNI EN 1996-3:2006 09/03/2006 Eurocodice 6 - Progettazione delle strutture di muratura - Parte 3: Metodi di calcolo semplificato per strutture di muratura non armata.
18. UNI EN 1997-1:2005 01/02/2005 Eurocodice 7 - Progettazione geotecnica - Parte 1: Regole generali.
19. UNI EN 1998-1:2005 01/03/2005 Eurocodice 8 - Progettazione delle strutture per la resistenza sismica - Parte 1: Regole generali, azioni sismiche e regole per gli edifici.
20. UNI EN 1998-3:2005 01/08/2005 Eurocodice 8 - Progettazione delle strutture per la resistenza sismica - Parte 3: Valutazione e adeguamento degli edifici.
21. UNI EN 1998-5:2005 01/01/2005 Eurocodice 8 - Progettazione delle strutture per la resistenza sismica - Parte 5: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici.

c.3. Eventuali prescrizioni sismiche contenute negli strumenti di pianificazione territoriale edilizia

Non presenti

d) Parametri che concorrono alla definizione dell'azione sismica di base del sito

Le azioni di calcolo sono state considerate in accordo a quanto indicato in relazione di calcolo delle strutture in elevazione.

d.1. Azioni verticali di calcolo:

Peso proprio, Carichi permanenti, Carichi accidentali previsti dalla normativa in vigore

Impalcato SOLAIO INTERMEDI O uffici	Impalcato COPERTURA uffici
P.p. tegoli	280 kg/m ²
Peso proprio soletta	150 kg/m ²
<u>Permanenti G_{2k}</u>	<u>250 kg/m²</u>
Tot. permanenti G _k	680 kg/m ²
<u>Accidentali (uffici) Q_k</u>	<u>300 kg/m²</u>
Totale G _{k+Qk}	980 kg/m ²
P.p. tegoli	180 kg/m ²
Permanenti G _{1k}	<u>70 kg/m²</u>
Tot. permanenti G _k	250 kg/m ²
<u>Accidentali (neve) Q_k</u>	<u>80 kg/m² + accumulo</u>
Total G _{k+Qk}	330 kg/m ² + accumulo neve

Impalcato solaio intermedio uffici – soletta zona scala	Rampa scala
P.p. soletta H25	625 kg/m ²
<u>Permanenti G_{2k}</u>	<u>250 kg/m²</u>
Tot. permanenti G _k	875 kg/m ²
<u>Accidentali (uffici) Q_k</u>	<u>300 kg/m²</u>
Totale G _{k+Qk}	1175 kg/m ²
P.p. rampa	500 kg/m ²
Permanenti G _{2k}	<u>150 kg/m²</u>
Tot. permanenti G _k	650 kg/m ²
<u>Accidentali (rampe comuni) Q_k</u>	<u>400 kg/m²</u>
Totale G _{k+Qk}	1050 kg/m ²

Azione da carriole: 6 t al gancio

Rmin = 1950 daN

Rmax = 5400 daN

Vie corsa 50 daN/ml

d.2. Azioni orizzontali di calcolo (sisma):

Descrizione generale dell'opera	
Ubicazione	Comune di FERRARA (FE) (Regione EMILIA-ROMAGNA)
	Località FERRARA (FE)
	Longitudine 11.586, Latitudine 44.812

L'azione sismica sulle costruzioni è valutata a partire dalla "pericolosità sismica di base", in condizioni ideali di sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale.

Allo stato attuale, la pericolosità sismica su reticolo di riferimento nell'intervallo di riferimento è fornita dai dati pubblicati sul sito <http://esse1.mi.ingv.it/>. Per punti non coincidenti con il reticolo di riferimento e periodi di ritorno non contemplati direttamente si opera come indicato nell'allegato alle NTC (rispettivamente media pesata e interpolazione).

L'azione sismica viene definita in relazione ad un periodo di riferimento V_r che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale per il coefficiente d'uso (vedi tabella Parametri della struttura). Fissato il periodo di riferimento V_r e la probabilità di superamento P_{ver} associata a ciascuno degli stati limite considerati, si ottiene il periodo di ritorno T_r e i relativi parametri di pericolosità sismica (vedi tabella successiva):

ag: accelerazione orizzontale massima del terreno;

Fo: valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;

T^*c : periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale;

Parametri della struttura

Classe d'uso	Vita Vn [anni]	Coeff. Uso	Periodo Vr [anni]	Tipo di suolo	Categoria topografica
IV	100.0	2.0	200.0	C	T1

Individuati su reticolo di riferimento i parametri di pericolosità sismica si valutano i parametri spettrali riportati in tabella:

S è il coefficiente che tiene conto della categoria di sottosuolo e delle condizioni topografiche mediante la relazione seguente $S = S_s * S_t$ (3.2.5)

Fo è il fattore che quantifica l'amplificazione spettrale massima, su sito di riferimento rigido orizzontale

Fv è il fattore che quantifica l'amplificazione spettrale massima verticale, in termini di accelerazione orizzontale massima del terreno ag su sito di riferimento rigido orizzontale

Tb è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro ad accelerazione costante.

Tc è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro a velocità costante.

Td è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro a spostamento costante.

Id nodo	Longitudine	Latitudine	Distanza
			Km
Loc.	11.586	44.812	
15623	11.519	44.769	7.073
15624	11.590	44.770	4.606
15402	11.588	44.820	0.957
15401	11.518	44.819	5.421

SL	Pver	Tr	ag	Fo	T*c
		Anni	g		sec
SLO	81.0	120.0	0.077	2.570	0.270
SLD	63.0	201.0	0.099	2.570	0.270
SLV	10.0	1898.0	0.254	2.470	0.290
SLC	5.0	2475.0	0.281	2.450	0.290

SL	ag	S	Fo	Fv	Tb	Tc	Td
	g				sec	sec	sec
SLO	0.077	1.500	2.570	0.962	0.146	0.437	1.908
SLD	0.099	1.500	2.570	1.094	0.146	0.437	1.998
SLV	0.254	1.324	2.470	1.680	0.153	0.458	2.615
SLC	0.281	1.286	2.450	1.754	0.153	0.458	2.725

d.3. Eventuali scenari di azioni eccezionali

Non presenti

e) Descrizione dei materiali e dei prodotti per uso strutturaleDi seguito si indicano solo i materiali per le strutture oggetto di fondazione e secondarie.

Calcestruzzo armato C25/30		
$R_{ck} =$	30 MPa	resistenza caratteristica cubica
$f_{cd} =$	14,1 MPa	resistenza a compressione di progetto
$f_{ctm} =$	2,61 MPa	resistenza media a trazione semplice
$E =$	31.220 MPa	modulo di elasticità normale (Young)
$\nu =$	0,12	coefficiente di contrazione trasversale (Poisson)
$G =$	13.940 MPa	modulo di elasticità tangenziale
$\gamma =$	25 kN/m³	peso specifico
$\alpha =$	10^{-5}	coefficiente di dilatazione termica

Acciaio da cemento armato – B450C		
$f_y =$	450 MPa	tensione di snervamento
$f_d =$	391.3	resistenza di calcolo
$E =$	206.000 MPa	modulo di elasticità normale (Young)
$\nu =$	0,3	coefficiente di contrazione trasversale (Poisson)
$G =$	80.769 MPa	modulo di elasticità tangenziale
$\gamma =$	78 kN/m³	peso specifico
$\alpha =$	10^{-5}	coefficiente di dilatazione termica

Acciaio da carpenteria – S275JR zincato a caldo		
$f_t =$	430 MPa	tensione di rottura a trazione
$f_y =$	275 MPa	tensione di snervamento
$f_d =$	239 MPa	resistenza di calcolo
$f_{dt} =$	239 MPa	resistenza di calcolo per spess. t>40 mm
$E =$	210.000 MPa	modulo di elasticità normale (Young)
$\nu =$	0,3	coefficiente di contrazione trasversale (Poisson)
$G =$	80.769 MPa	modulo di elasticità tangenziale
$\gamma =$	78 kN/m³	peso specifico
$\alpha =$	10^{-5}	coefficiente di dilatazione termica

f) Illustrazione dei criteri di progettazione e di modellazionef.1. Fattore di struttura g**q = 1.5**f.2. Stati limite indagati

Si riportano le combinazioni di carico adottate e, nel caso di calcoli non lineari, i percorsi di carico seguiti; le configurazioni studiate per la struttura in esame **sono risultate effettivamente esaustive per la progettazione-verifica.**

Combinazioni dei casi di carico	
APPROCCIO PROGETTUALE	Approccio 2
Tensioni ammissibili	NO
SLU	SI
SLV (SLU con sisma)	SI
SLC	NO
SLD	SI
SLO	SI
SLU GEO A2 (per approccio 1)	NO
SLU EQU	NO
Combinazione caratteristica (rara)	SI
Combinazione frequente	SI
Combinazione quasi permanente (SLE)	SI
SLA (accidentale quale incendio)	NO

f.3. Giunti di separazione fra strutture contigue

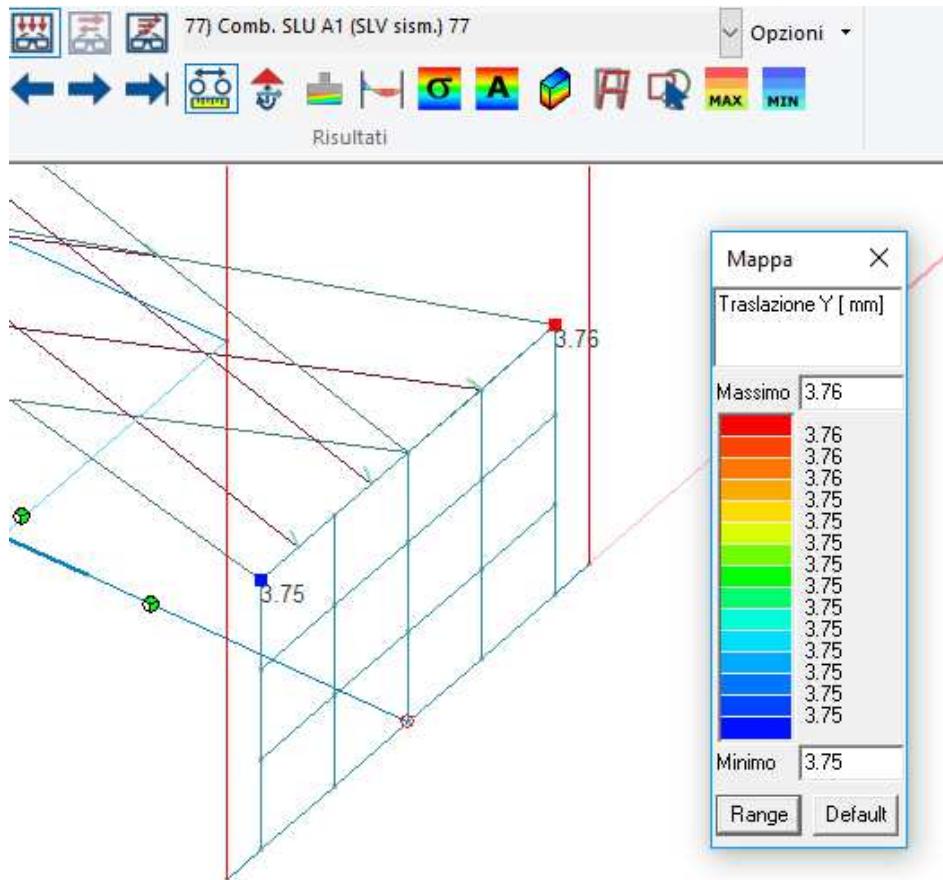
Di seguito si riporta la verifica del giunto per il setto inserio per appoggio del primo pianerotto della scala:

In accordo con quanto prescritto nel cap. 7.2.2 D.M. 14/01/2008:

Altezza massima punti che si fronteggiano, H = 175 cm

Spostamento prefabbricato a quota pianerottolo = $H/100 \cdot a_g S/0.5 g = 1.75 \times 0.254 \times 1.324 / 0.5 = 1,17$ cm

Spostamento massimo rilevato pianerottolo:



**Spostamento massimo totale = 1.17 cm + 0.38 cm = 1.55 cm < giunto sismico = 5 cm
VERIFICATO**

f.4. Criteri di valutazione degli elementi non strutturali e degli impianti

Gli elementi non strutturali devono essere collegati alle strutture portanti tramite collegamenti prefabbricati certificati e tali da non influenzare il comportamento strutturale e lo stato di progetto e verifica degli stessi elementi strutturali.

Gli impianti devono essere collocati in modo da non interrompere parzialmente e/o totalmente gli elementi strutturali verticali e orizzontali.

Gli elementi strutturali secondari e gli elementi non strutturali autoportanti sono rappresentati unicamente in termini di massa.

f.5. Requisiti delle fondazioni e collegamenti tra fondazioni

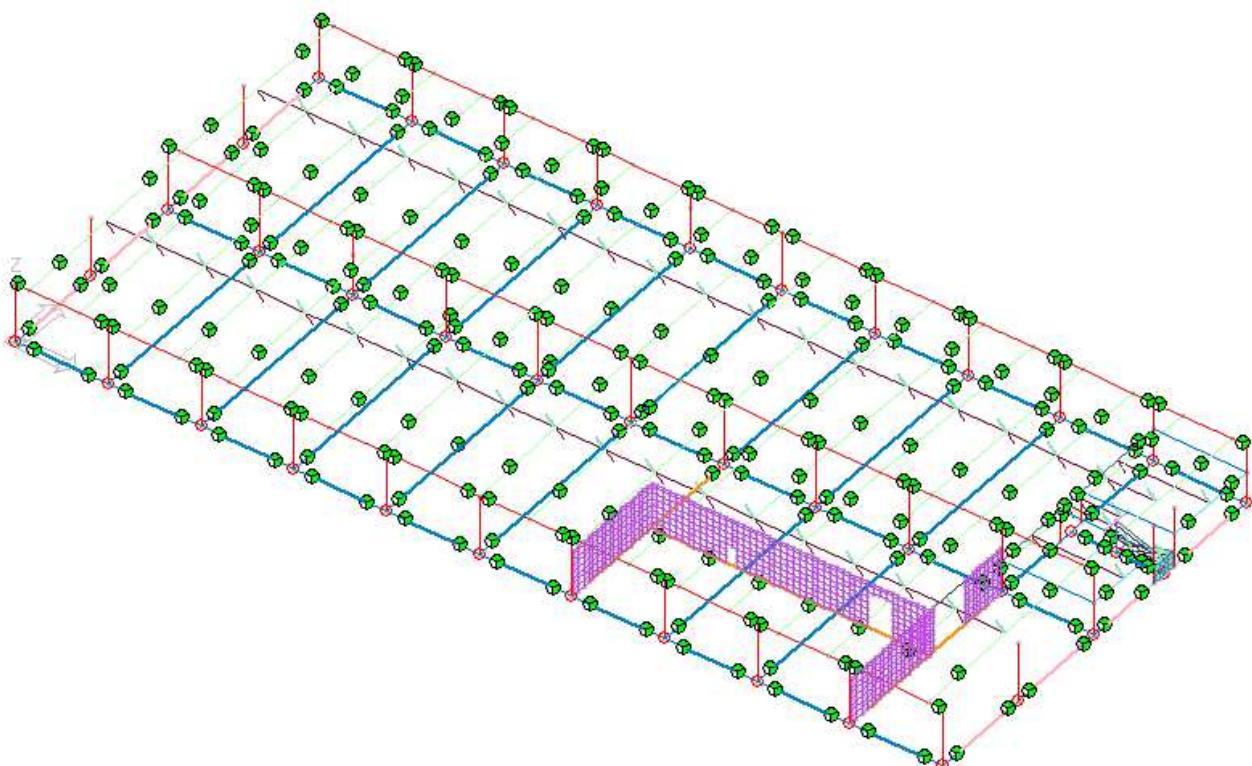
Le fondazioni utilizzate per il complesso edile in esame sono costituite da plinti collegati da cordoli opportunamente dimensionati in modo tale da distribuire con valori sufficientemente regolari le pressioni sul terreno indotte dai carichi trasmessi dalla struttura sovrastante.

La verifica delle strutture fondali viene eseguita mediante il codice di calcolo in seguito indicato.

f.6. Vincoli interni e/o esterni, schemi statici adottati

Principali fili strutturali del modello

La presente relazione di calcolo riguardante le fondazioni presenta la modellazione anche delle strutture in elevazione. La modellazione delle stesse è stata realizzata seguendo le medesime ipotesi di quelle seguite dal progettista delle strutture in elevazione e al fine di validare tale considerazione verranno presentati nel seguito il confronto delle sollecitazioni massime derivanti dalla modellazione di entrambi i progettisti (elevazione e fondazione) mostrando come siano coincidenti. Per le verifiche delle strutture in elevazione pertanto si rimanda alla relazione dedicata mentre per le strutture di fondazione vengono presentati i risultati nel seguito.



La verifica della sicurezza degli elementi strutturali avviene con i metodi della scienza delle costruzioni. L'analisi strutturale è condotta con il metodo degli spostamenti per la valutazione dello stato tensodeformativo indotto da carichi statici. L'analisi strutturale è condotta con il metodo dell'analisi modale e dello spettro di risposta in termini di accelerazione per la valutazione dello stato tensodeformativo indotto da carichi dinamici (tra cui quelli di tipo sismico).

L'analisi strutturale viene effettuata con il metodo degli elementi finiti. Il metodo sopraindicato si basa sulla schematizzazione della struttura in elementi connessi solo in corrispondenza di un numero prefissato di punti denominati nodi. I nodi sono definiti dalle tre coordinate cartesiane in un sistema di riferimento globale. Le incognite del problema (nell'ambito del metodo degli spostamenti) sono le componenti di spostamento dei nodi riferite al sistema di riferimento globale (traslazioni secondo X, Y, Z, rotazioni attorno X, Y, Z). La soluzione del problema si ottiene con un sistema di equazioni algebriche lineari i cui termini noti sono costituiti dai carichi agenti sulla struttura opportunamente concentrati ai nodi:

$$\mathbf{K} * \mathbf{u} = \mathbf{F}$$

dove **K** = matrice di rigidezza
u = vettore spostamenti nodali
F = vettore forze nodali

Dagli spostamenti ottenuti con la risoluzione del sistema vengono quindi dedotte le sollecitazioni e/o le tensioni di ogni elemento, riferite generalmente ad una terna locale all'elemento stesso.

Il sistema di riferimento utilizzato è costituito da una terna cartesiana destrorsa XYZ. Si assume l'asse Z verticale ed orientato verso l'alto.

Gli elementi utilizzati per la modellazione dello schema statico della struttura sono i seguenti:

.	Elemento tipo TRUSS	(biella-D2)
.	Elemento tipo BEAM	(trave-D2)
.	Elemento tipo MEMBRANE	(membrana-D3)
.	Elemento tipo PLATE	(piastrella-guscio-D3)
.	Elemento tipo BOUNDARY	(molla)
.	Elemento tipo STIFFNESS	(matrice di rigidezza)
.	Elemento tipo BRICK	(elemento solido)
.	Elemento tipo SOLAIO	(macro elemento composto da più membrane)

Modellazione della geometria e proprietà meccaniche:

nodi	1101
elementi D2 (per aste, travi, pilastri...)	546
elementi D3 (per pareti, platee, gusci...)	710
elementi solaio	41
elementi solidi	0

Dimensione del modello strutturale [cm]:

X min =	0.00
Xmax =	10000.00
Ymin =	0.00
Ymax =	4500.00
Zmin =	0.00
Zmax =	722.00

Strutture verticali:

Elementi di tipo asta	NO
Pilastri	SI
Pareti	SI
Setti (a comportamento membranale)	NO

Strutture non verticali:

Elementi di tipo asta	NO
Travi	SI
Gusci	NO
Membrane	NO

Orizzontamenti:

Solai con la proprietà piano rigido	SI
Solai senza la proprietà piano rigido	SI
Tipo di vincoli:	
Nodi vincolati rigidamente	NO
Nodi vincolati elasticamente	NO
Nodi con isolatori sismici	NO
Fondazioni puntuali (plinti/plinti su palo)	SI
Fondazioni di tipo trave	SI
Fondazioni di tipo platea	NO
Fondazioni con elementi solidi	NO

Modellazione Struttura agli Elementi Finiti

L'**analisi sismica** del fabbricato è stata svolta attraverso un **modello agli elementi finiti** sviluppato secondo le seguenti ipotesi:

1. Modellazione strutture verticali:

1.a. travi e pilastri modellati con elementi beam tridimensionali (3 g.d.l. per nodo)

2. Modellazione orizzontamenti:

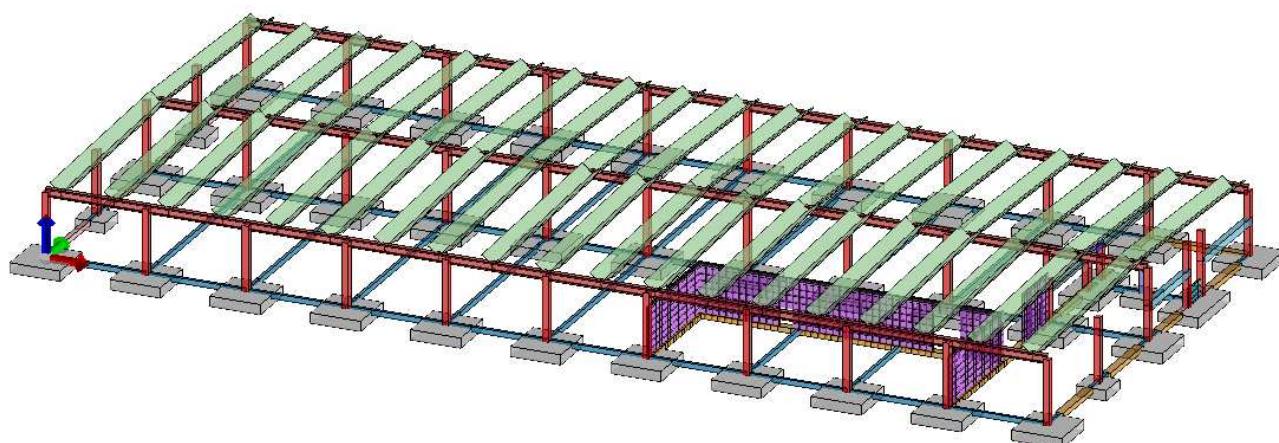
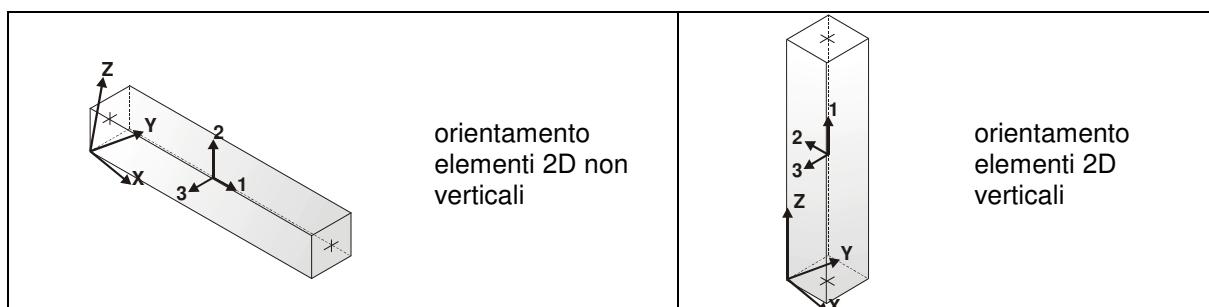
2.a. massa di piano distribuita; in fase di analisi si considera un'eccentricità accidentale del 5% come previsto da normativa;

3. Modellazione vincoli:

3.a. Vincolo rigido alla traslazione e alla rotazione;

4. Modellazione sezioni degli elementi beam:

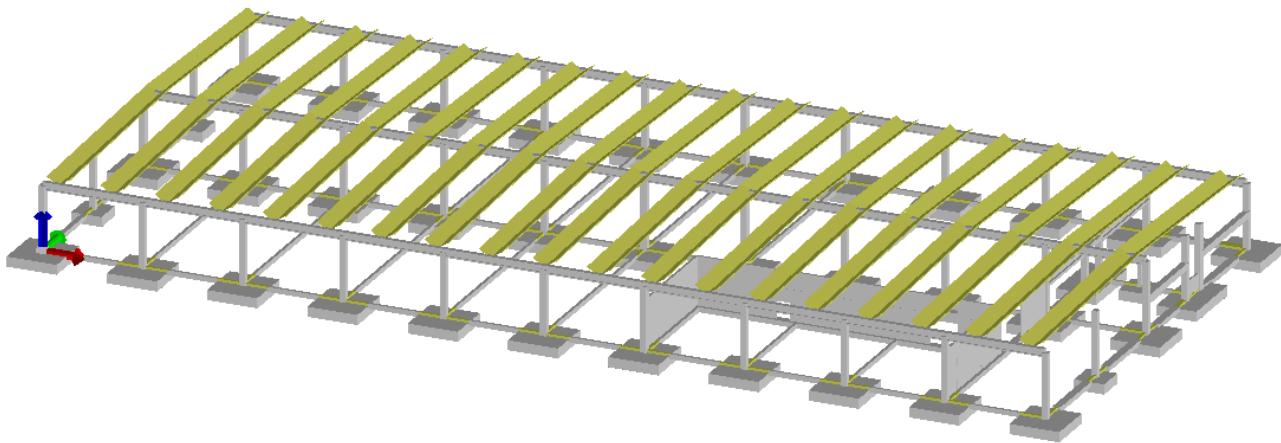
Ogni elemento è caratterizzato da un insieme di proprietà che ne completano la modellazione. In questa pagina viene messa in evidenza la sezione.



Id	Tipo	Area	A V2	A V3	Jt	J 2-2	J 3-3	W 2-2	W 3-3	Wp 2-2	Wp 3-3
1	Rettangolare: b=60.00 h=3600.00 =60.00	cm ²	cm ²	cm ²	cm ⁴	cm ⁴	cm ⁴	cm ³	cm ³	cm ³	cm ³
2	Rettangolare: b=30 h=50	1500.00	1250.00	1250.00	2.799e+05	1.125e+05	3.125e+05	7500.00	1.250e+04	1.125e+04	1.875e+04

Id	Tipo	Area	A V2	A V3	Jt	J 2-2	J 3-3	W 2-2	W 3-3	Wp 2-2	Wp 3-3
3	L regolare: bi=80 ht=70 bs=60 hi=30	4800.00	0.0	0.0	2.998e+06	2.120e+06	1.970e+06	4.711e+04	5.253e+04	8.571e+04	8.400e+04
4	L angolata: bs=145 hs=10 alfa=35	2829.98	0.0	0.0	7.708e+04	1.268e+07	1.579e+06	1.068e+05	3.385e+04	1.640e+05	5.773e+04
5	L inversa: bi=80 ht=70 bs=60 hi=30	4800.00	0.0	0.0	2.998e+06	2.120e+06	1.970e+06	4.711e+04	5.253e+04	8.571e+04	8.400e+04
6	Rettangolare: b=40 h=40	1600.00	1333.33	1333.33	3.599e+05	2.133e+05	2.133e+05	1.067e+04	1.067e+04	1.600e+04	1.600e+04
7	Rettangolare: b=30 h=55	1650.00	1375.00	1375.00	3.249e+05	1.238e+05	4.159e+05	8250.00	1.512e+04	1.238e+04	2.269e+04
8	Rettangolare: b=50 h=50	2500.00	2083.33	2083.33	8.785e+05	5.208e+05	5.208e+05	2.083e+04	2.083e+04	3.125e+04	3.125e+04
9	Doppio T: bi=50 ba=24 bs=50 ht=80 hi=12 hs=14	2596.00	0.0	0.0	3.611e+05	3.330e+05	1.790e+06	1.332e+04	4.415e+04	2.403e+04	6.099e+04
10	Rettangolare: b=80 h=50	4000.00	3333.33	3333.33	2.021e+06	2.133e+06	8.333e+05	5.333e+04	3.333e+04	8.000e+04	5.000e+04
11	Rettangolare: b=25 h=25	625.00	520.83	520.83	5.491e+04	3.255e+04	3.255e+04	2604.17	2604.17	3906.25	3906.25
14	Rettangolare: b=60 h=45	2700.00	2250.00	2250.00	9.851e+05	8.100e+05	4.556e+05	2.700e+04	2.025e+04	4.050e+04	3.038e+04

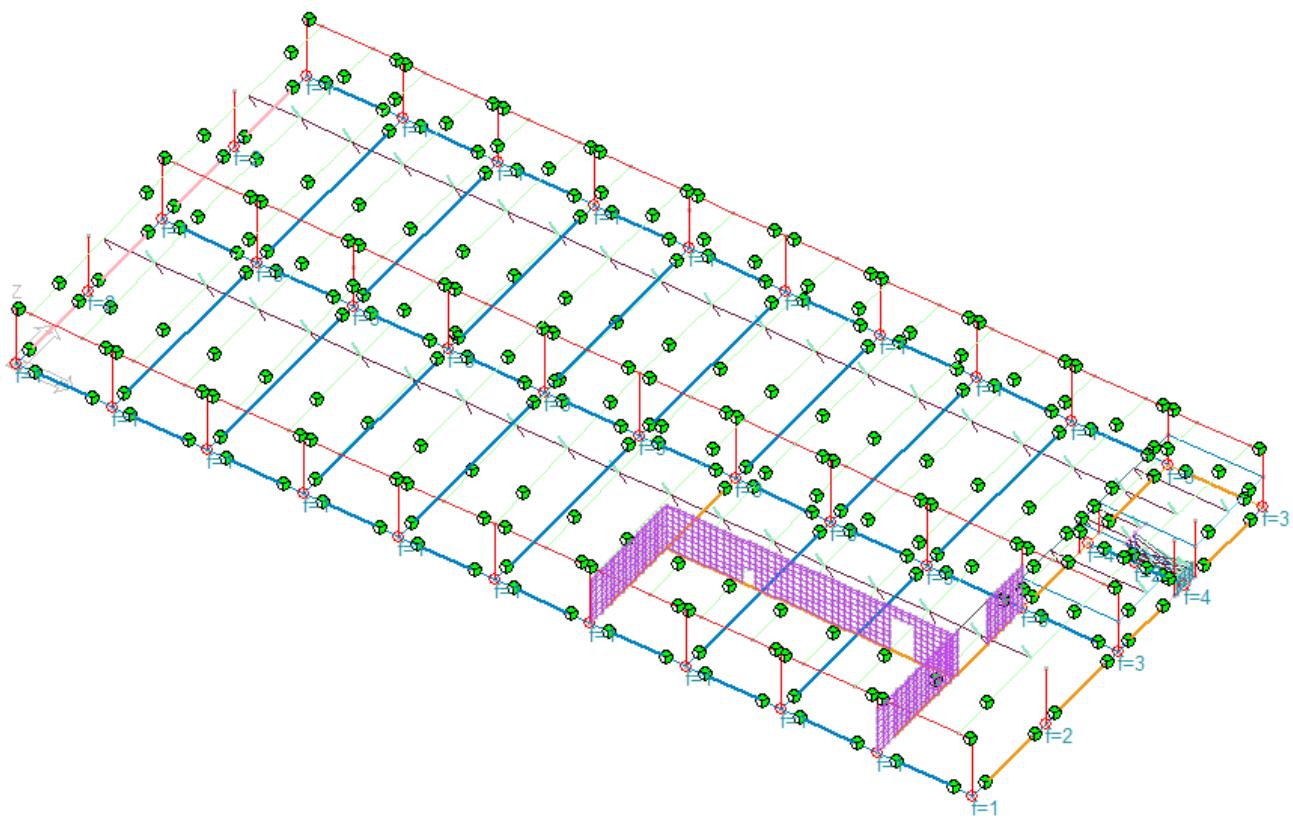
Rappresentazione materiali utilizzati



- Cemento armato
- Acciaio
- Muratura
- Legno

Per i tegoli è stato modellato un materiale “senza peso proprio” di uguali caratteristiche meccaniche al calcestruzzo e quindi applicato il corretto peso proprio linearmente distribuito come indicato nel seguito (capitolo g)

Modellazione dei vincoli interni ed esterni



Legenda vincoli

■	Nodo libero
■	Vincolo rigido – traslazione X
■	Vincolo rigido – traslazione Y
■	Vincolo rigido – traslazione Z
■	Vincolo rigido – rotazione X
■	Vincolo rigido – rotazione Y
■	Vincolo rigido – rotazione Z
■	Vincolo rigido – traslazione e rotazione X
■	Vincolo rigido – traslazione e rotazione Y
■	Vincolo rigido – traslazione e rotazione Z
■	Svincolo N sforzo normale
■	Svincolo T2 taglio
■	Svincolo T3 taglio
■	Svincolo M1 torcente
■	Svincolo M2 flettente
■	Svincolo M3 flettente
■	Svincolo N sforzo normale e M1 torcente
■	Svincolo T2 taglio e M2 flettente
■	Svincolo T3 taglio e M3 flettente

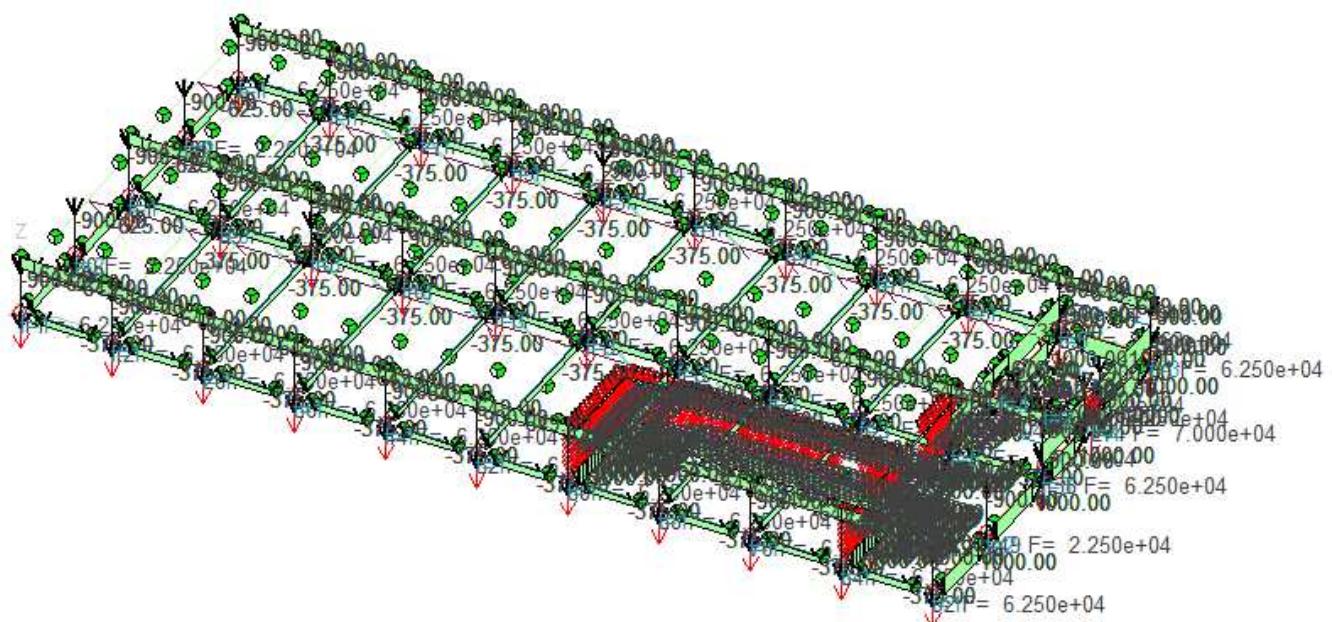
g) Principali combinazioni delle azioni

Le azioni sono state applicate alla struttura raggruppate nei seguenti casi di carico previsti dalla normativa vigente:

Carichi dovuti al peso proprio

I carichi dovuti al peso proprio dei singoli elementi strutturali sono applicati come carico distribuito per gli elementi beam e come carico concentrato baricentrico negli elementi shell

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
1	Ggk	CDC=Ggk (peso proprio della struttura)	Tutto ON Trova Distanza



Carichi dovuti ai solai

Tali carichi sono applicati alla struttura secondo le rispettive aree di influenza di solaio che competono ai singoli elementi sui cui gravano gli stessi solai secondo gli schemi illustrati nelle tavole allegate:

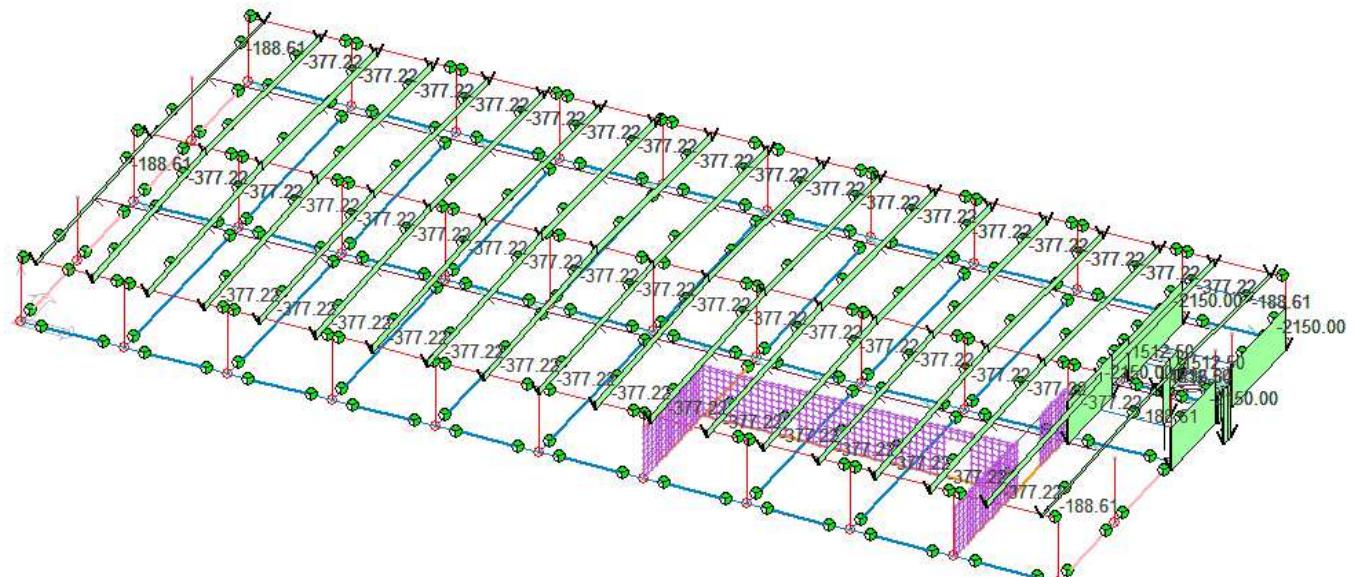
CDC	Tipo	Sigla Id	Note
2	Gsk	CDC=G1sk coperture)	(permanente solai-

Selezione Carichi

Tutto Edita Tutto ON Trova 2) CDC=G1sk (permanente solai-coperture) Opzioni

Niente Setta Macro Distanza

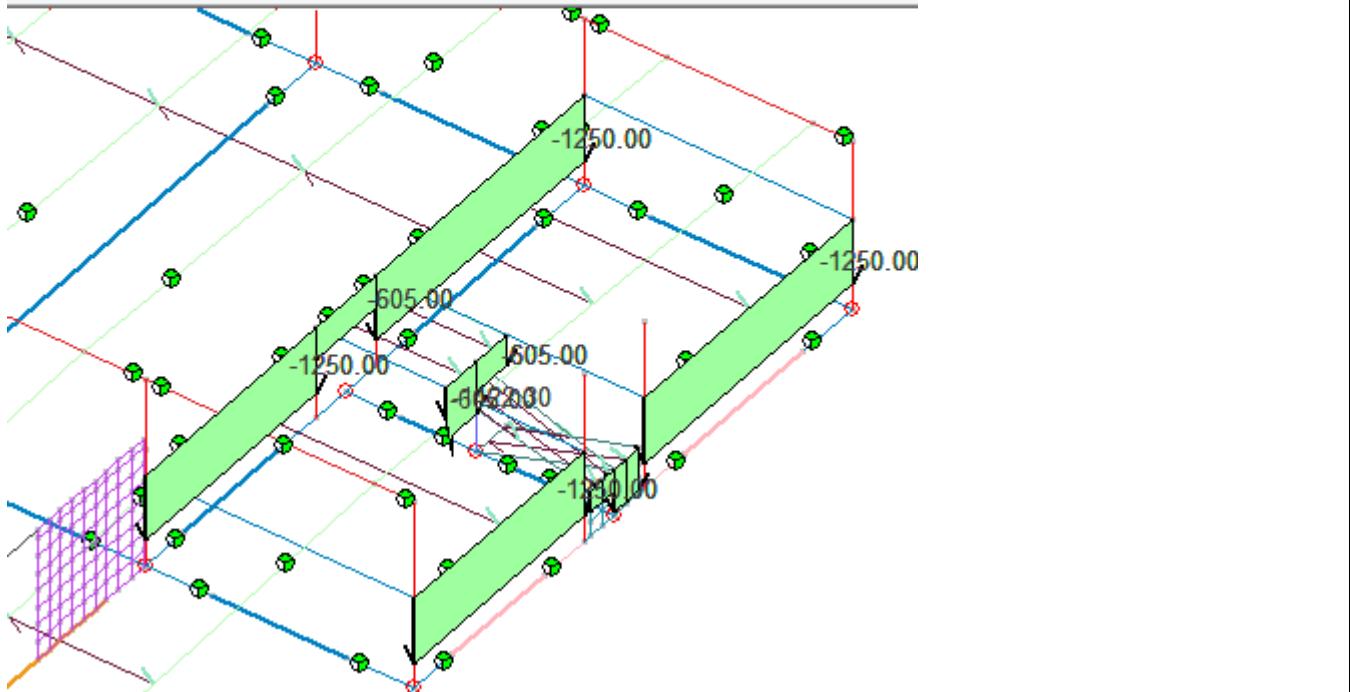
Controlla ← →

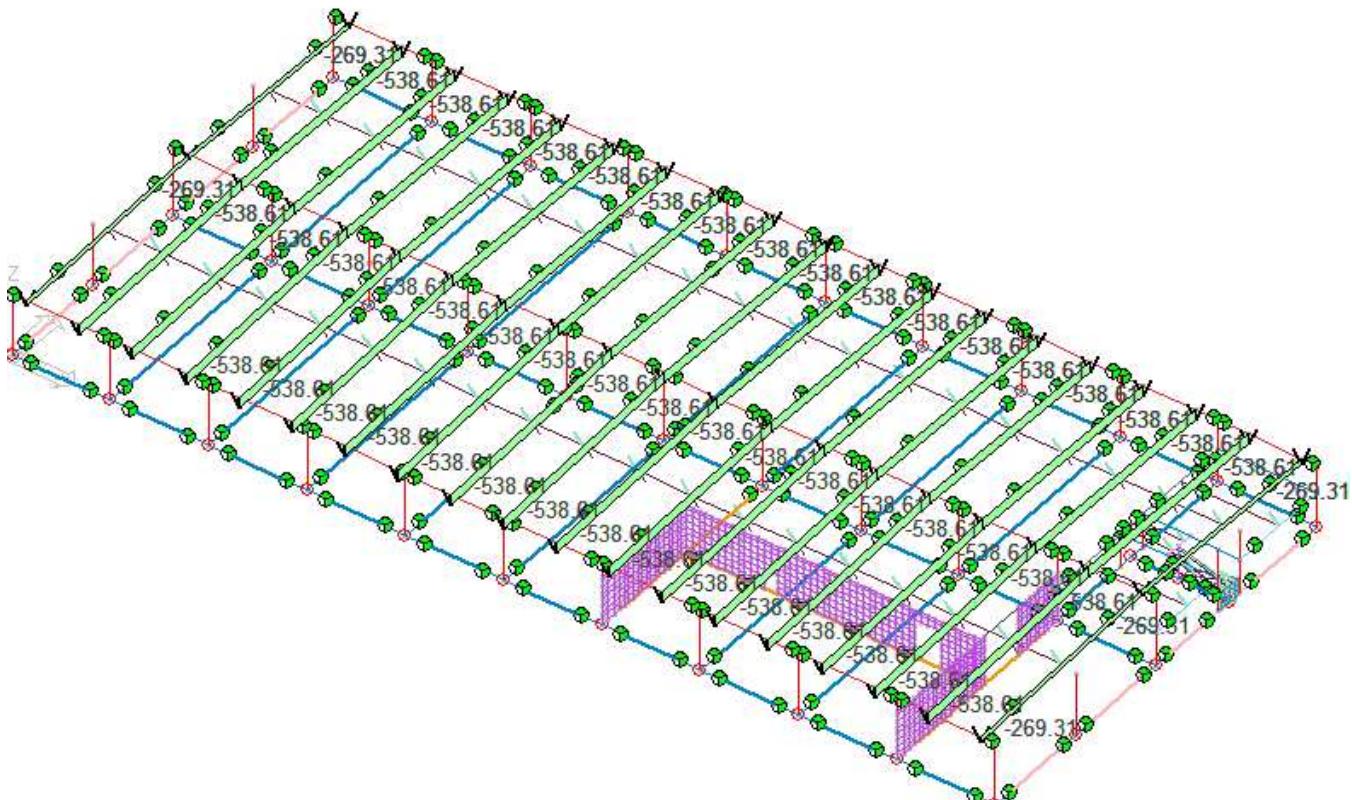
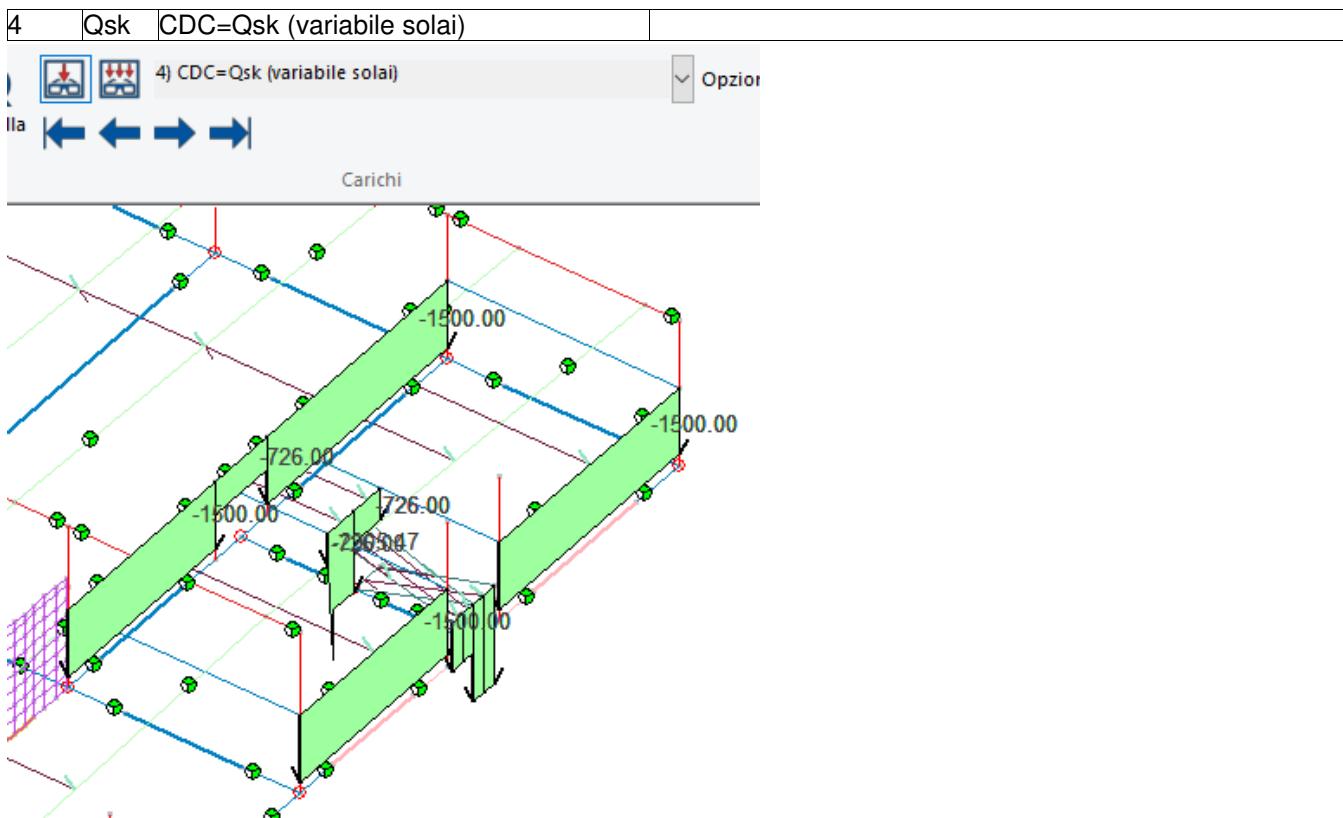


3	Gsk	CDC=G2sk (permanente solai-coperture n.c.d.)	3) CDC=G2sk (permanente solai-coperture n.c.d.)
---	-----	--	---

Controlla ← →

Carichi



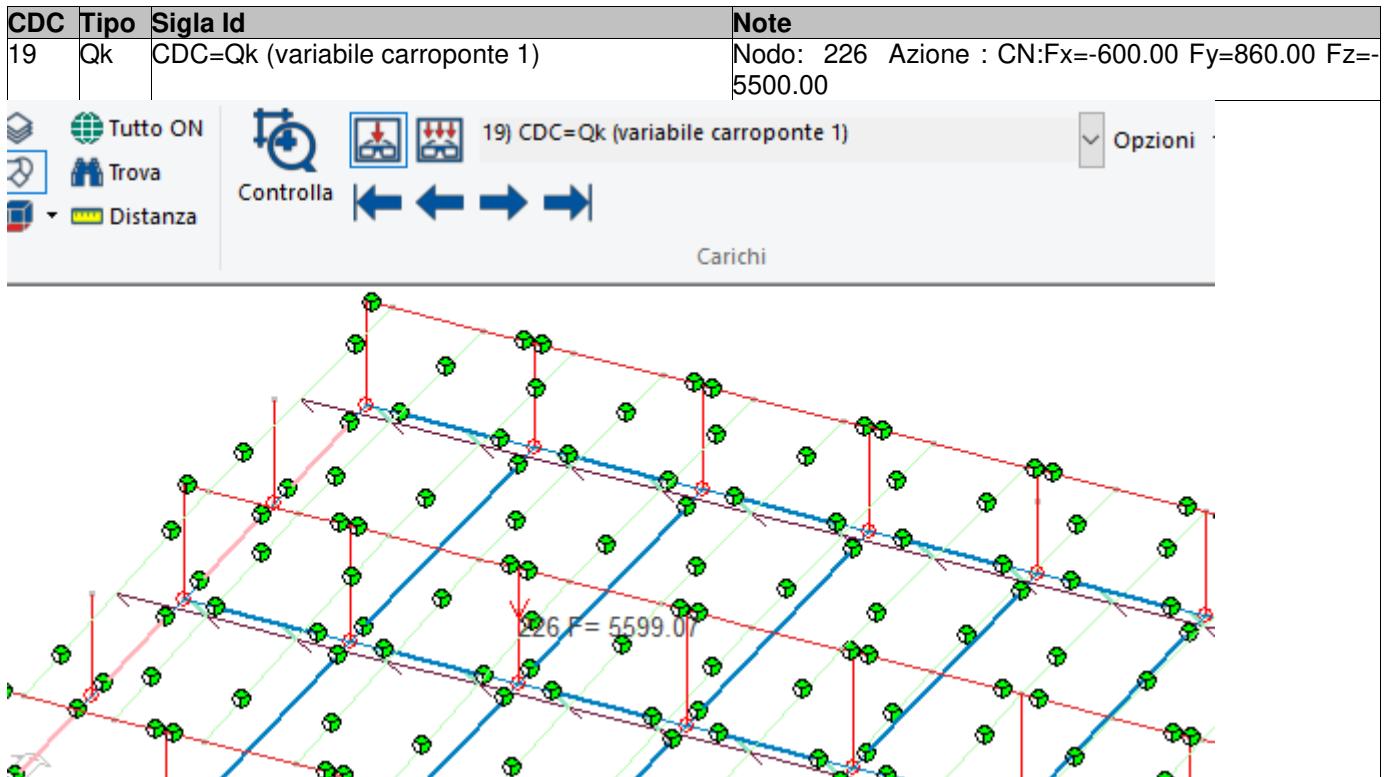


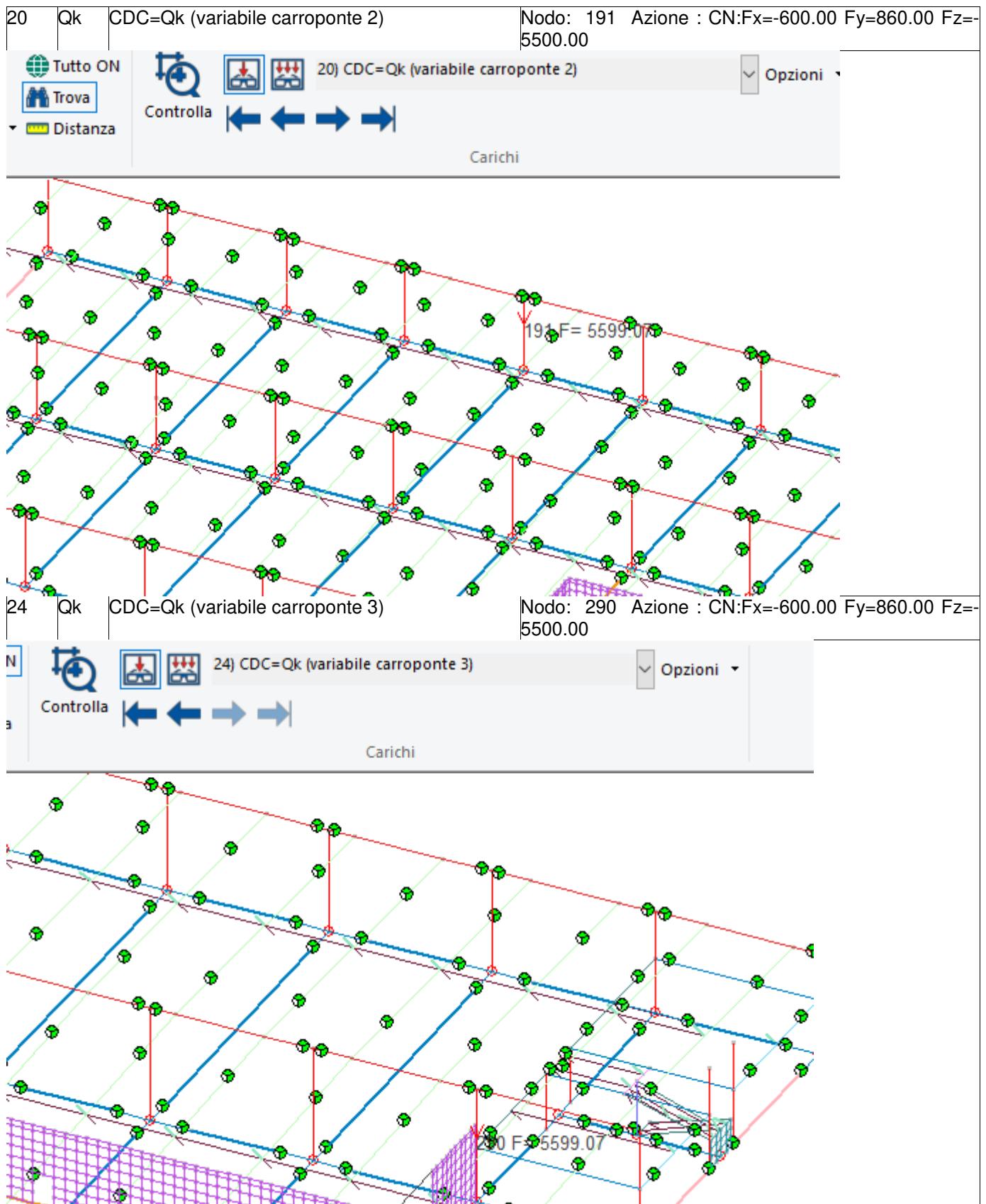
14	Gk	CDC=G1k (permanente tamponamenti peso tegoli e coppelle)	-D2 :da 1 a 3 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
icino	Tutto	Edita	Tutto ON
ox	Niente	Setta	14) CDC=G1k (permanente tamponamenti - peso tegoli e coppelle)
oprietà	Macro	Trova	Opzioni
		Controllo	← → ← →
	Selezione		Carichi
			D2 :da 16 a 17 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 26 a 27 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 34 a 35 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 36 a 37 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 44 a 45 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 46 a 47 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 54 a 55 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 56 a 57 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 64 a 65 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 66 a 67 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 74 a 75 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 76 a 77 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 84 a 85 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 86 a 87 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 94 a 95 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 96 a 97 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 104 a 105 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 106 a 107 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 114 a 115 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 166 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 232 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 238 Azione : p.p. tegolo
			D2 : 239 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 244 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 255 a 256 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 258 Azione : p.p. tegolo
			D2 : 260 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 268 Azione : p.p. tegolo
			D2 : 269 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 : 276 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 277 a 278 Azione : p.p. tegolo
			D2 :da 279 a 280 Azione : DG:Fzi=-43.00 Fzf=-43.00
			D2 :da 283 a 298 Azione : p.p. tegolo

Carichi dovuti al sisma di progetto

I carichi considerati per l'analisi sono quelli derivanti da un'analisi dinamica modale. Tale analisi è stata effettuata considerando i seguenti casi di carico:

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
6	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=0.0 (ecc. +)	partecipazione:1.00 per 1 CDC=Ggk (peso proprio della struttura)
			partecipazione:1.00 per 2 CDC=G1sk (permanente solai-coperture)
			partecipazione:1.00 per 3 CDC=G2sk (permanente solai-coperture n.c.d.)
			partecipazione:1.00 per 4 CDC=Qsk (variabile solai)
			partecipazione:1.00 per 5 CDC=Qnk (carico da neve)
			partecipazione:1.00 per 14 CDC=G1k (permanente tamponamenti - peso tegoli e coppelle)
7	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=0.0 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
8	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
9	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=90.00 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
10	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=0.0 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
11	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=0.0 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
12	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
13	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=90.00 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
15	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=0.0 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
16	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=0.0 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
17	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
18	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=90.00 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
21	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) verticale	come precedente CDC sismico
22	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) verticale	come precedente CDC sismico
23	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) verticale	come precedente CDC sismico

Carichi dovuti al carroponte



I diversi tipi di casi di carico (CDC) sono combinati secondo le regole previste dalla normativa vigente.

Le combinazioni previste sono destinate al controllo di sicurezza della struttura ed alla verifica degli spostamenti e delle sollecitazioni.

La tabella delle combinazioni riportata di seguito comprende le seguenti informazioni:

Numeri, Tipo, Sigla identificativa e, per ogni caso di carico significativo, il peso nella combinazione.

Cmb	Tipo	Sigla Id
1	SLU	Comb. SLU A1 1
2	SLU	Comb. SLU A1 2
3	SLU	Comb. SLU A1 3
4	SLU	Comb. SLU A1 4
5	SLU	Comb. SLU A1 5
6	SLU	Comb. SLU A1 6
7	SLU	Comb. SLU A1 7
8	SLU	Comb. SLU A1 8
9	SLU	Comb. SLU A1 9
10	SLU	Comb. SLU A1 10
11	SLU	Comb. SLU A1 11
12	SLU	Comb. SLU A1 12
13	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 13
14	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 14
15	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 15
16	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 16
17	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 17
18	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 18
19	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 19
20	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 20
21	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 21
22	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 22
23	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 23
24	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 24
25	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 25
26	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 26
27	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 27
28	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 28
29	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 29
30	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 30
31	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 31
32	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 32
33	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 33
34	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 34
35	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 35
36	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 36
37	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 37
38	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 38
39	SLE(f)	Comb. SLE(freq.) 39
40	SLE(p)	Comb. SLE(perm.) 40
41	SLE(p)	Comb. SLE(perm.) 41
42	SLE(p)	Comb. SLE(perm.) 42
43	SLE(p)	Comb. SLE(perm.) 43
44	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 44
45	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 45
46	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 46
47	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 47
48	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 48
49	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 49
50	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 50
51	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 51
52	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 52
53	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 53
54	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 54
55	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 55
56	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 56
57	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 57
58	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 58
59	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 59
60	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 60
61	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 61

Cmb	Tipo	Sigla Id
62	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 62
63	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 63
64	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 64
65	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 65
66	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 66
67	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 67
68	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 68
69	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 69
70	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 70
71	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 71
72	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 72
73	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 73
74	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 74
75	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 75
76	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 76
77	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 77
78	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 78
79	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 79
80	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 80
81	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 81
82	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 82
83	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 83
84	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 84
85	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 85
86	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 86
87	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 87
88	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 88
89	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 89
90	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 90
91	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 91
92	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 92
93	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 93
94	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 94
95	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 95
96	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 96
97	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 97
98	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 98
99	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 99
100	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 100
101	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 101
102	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 102
103	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 103
104	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 104
105	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 105
106	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 106
107	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 107
108	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 108
109	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 109
110	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 110
111	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 111
112	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 112
113	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 113
114	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 114
115	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 115
116	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 116
117	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 117
118	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 118
119	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 119
120	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 120
121	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 121
122	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 122

Cmb	Tipo	Sigla Id
269	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 269
270	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 270
271	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 271
272	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 272
273	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 273
274	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 274
275	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 275
276	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 276
277	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 277
278	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 278
279	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 279
280	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 280
281	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 281
282	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 282
283	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 283
284	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 284
285	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 285
286	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 286
287	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 287
288	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 288
289	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 289
290	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 290
291	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 291
292	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 292
293	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 293
294	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 294
295	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 295
296	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 296
297	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 297
298	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 298
299	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 299
300	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 300

Cmb	Tipo	Sigla Id
301	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 301
302	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 302
303	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 303
304	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 304
305	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 305
306	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 306
307	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 307
308	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 308
309	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 309
310	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 310
311	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 311
312	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 312
313	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 313
314	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 314
315	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 315
316	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 316
317	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 317
318	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 318
319	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 319
320	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 320
321	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 321
322	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 322
323	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 323
324	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 324
325	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 325
326	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 326
327	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 327
328	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 328
329	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 329
330	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 330
331	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 331

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
1	1.30	1.30	1.50	1.50	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
2	1.30	1.30	1.50	1.05	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
3	1.30	1.30	1.50	1.05	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
4	1.30	1.30	1.50	1.50	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0				
5	1.30	1.30	1.50	1.05	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0				
6	1.30	1.30	1.50	1.05	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0				
7	1.30	1.30	1.50	1.50	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50				
8	1.30	1.30	1.50	1.05	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50				
9	1.30	1.30	1.50	1.05	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.50				
10	1.30	1.30	1.50	1.50	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
11	1.30	1.30	1.50	1.05	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
12	1.30	1.30	1.50	1.05	0.75	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
13	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
14	1.00	1.00	1.00	0.70	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
15	1.00	1.00	1.00	0.70	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
16	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0				
17	1.00	1.00	1.00	0.70	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
18	1.00	1.00	1.00	0.70	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
19	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00				
20	1.00	1.00	1.00	0.70	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00				
21	1.00	1.00	1.00	0.70	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00				
22	1.00	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
23	1.00	1.00	1.00	0.70	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
24	1.00	1.00	1.00	0.70	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
25	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
26	1.00	1.00	1.00	0.30	0.20	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
27	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.90	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
28	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
29	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
30	1.00	1.00	1.00	0.30	0.20	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
31	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
32	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.90	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
33	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80				
34	1.00	1.00	1.00	0.30	0.20	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80				
35	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80				
36	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.90				
37	1.00	1.00	1.00	0.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
38	1.00	1.00	1.00	0.30	0.20	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
39	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
40	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
41	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
42	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.80				
43	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
44	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
45	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
46	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
47	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
48	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0				
49	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0				
50	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0				
51	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0				
52	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
53	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				
54	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0				

Via La Marchesa n°3 – 41037 Mirandola (MO) – tel./fax 0535/98.419 – P.IVA 03397190368 – email: info@studiocapellari.com

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
55	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
56	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
57	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
58	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
59	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
60	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
61	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
62	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
63	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
64	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
65	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
66	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
67	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
68	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
69	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
70	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
71	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
72	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
73	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
74	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
75	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
76	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
77	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
78	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
79	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
80	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
81	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
82	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
83	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
84	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
85	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
86	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
87	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
88	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
89	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
90	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Via La Marchesa n°3 – 41037 Mirandola (MO) – tel./fax 0535/98.419 – P.IVA 03397190368 – email: info@studiocapellari.com

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
91	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
92	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
93	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
94	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
95	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
96	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
97	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
98	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
99	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
100	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
101	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
102	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
103	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
104	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
105	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
106	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
107	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
108	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
109	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
110	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
111	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
112	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
113	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
114	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
115	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
116	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
117	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
118	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
119	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
120	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
121	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
122	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
123	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
124	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
125	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
126	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
127	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
128	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
129	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
130	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
131	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
132	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
133	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
134	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
135	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
136	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
137	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
138	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
139	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
140	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
141	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
142	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
143	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
144	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
145	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
146	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
147	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
148	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	-1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
149	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	-1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
150	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
151	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
152	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	-1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
153	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	-1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
154	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
155	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	1.00	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
156	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	-1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
157	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	-1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
158	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
159	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
160	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	-1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
161	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	-1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
162	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
163	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
164	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
165	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
166	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
167	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
168	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
169	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
170	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0				
171	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0				
172	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
173	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
174	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
175	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
176	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
177	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
178	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
179	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
180	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
181	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
182	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
183	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
184	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
185	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
186	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
187	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
188	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
189	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
190	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
191	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
192	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
193	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
194	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
195	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
196	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
197	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
198	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				

Via La Marchesa n°3 – 41037 Mirandola (MO) – tel./fax 0535/98.419 – P.IVA 03397190368 – email: info@studiocapellari.com

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
199	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
200	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
201	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
202	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
203	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
204	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
205	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
206	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
207	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
208	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
209	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
210	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
211	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
212	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
213	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
214	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
215	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
216	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
217	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
218	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
219	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
220	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
221	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
222	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
223	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
224	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
225	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
226	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
227	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
228	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
229	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
230	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
231	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
232	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				
233	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
234	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0				

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
235	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0				
236	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
237	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
238	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
239	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
240	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
241	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
242	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
243	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
244	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
245	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
246	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
247	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
248	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
249	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
250	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
251	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
252	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
253	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
254	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
255	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
256	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
257	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
258	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
259	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
260	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
261	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
262	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
263	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
264	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
265	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
266	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0				
267	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0				
268	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0			
269	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0			
270	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0			

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
271	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
272	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
273	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
274	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
275	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
276	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
277	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
278	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
279	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
280	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
281	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	-0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
282	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
283	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.30	1.00
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
284	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	-0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
285	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	-0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
286	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
287	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
288	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	-0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
289	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	-0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
290	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
291	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.30	0.0
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
292	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
293	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
294	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
295	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
296	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
297	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
298	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0				
299	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.30
	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0				
300	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
301	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
302	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
303	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
304	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
305	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
306	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
307	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
308	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
309	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
310	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
311	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	-0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
312	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
313	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
314	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
315	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.30	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
316	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
317	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
318	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
319	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
320	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
321	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
322	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
323	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
324	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
325	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
326	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
327	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	-0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
328	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
329	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				
330	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0				
331	1.00	1.00	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00
	0.0	0.30	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0				

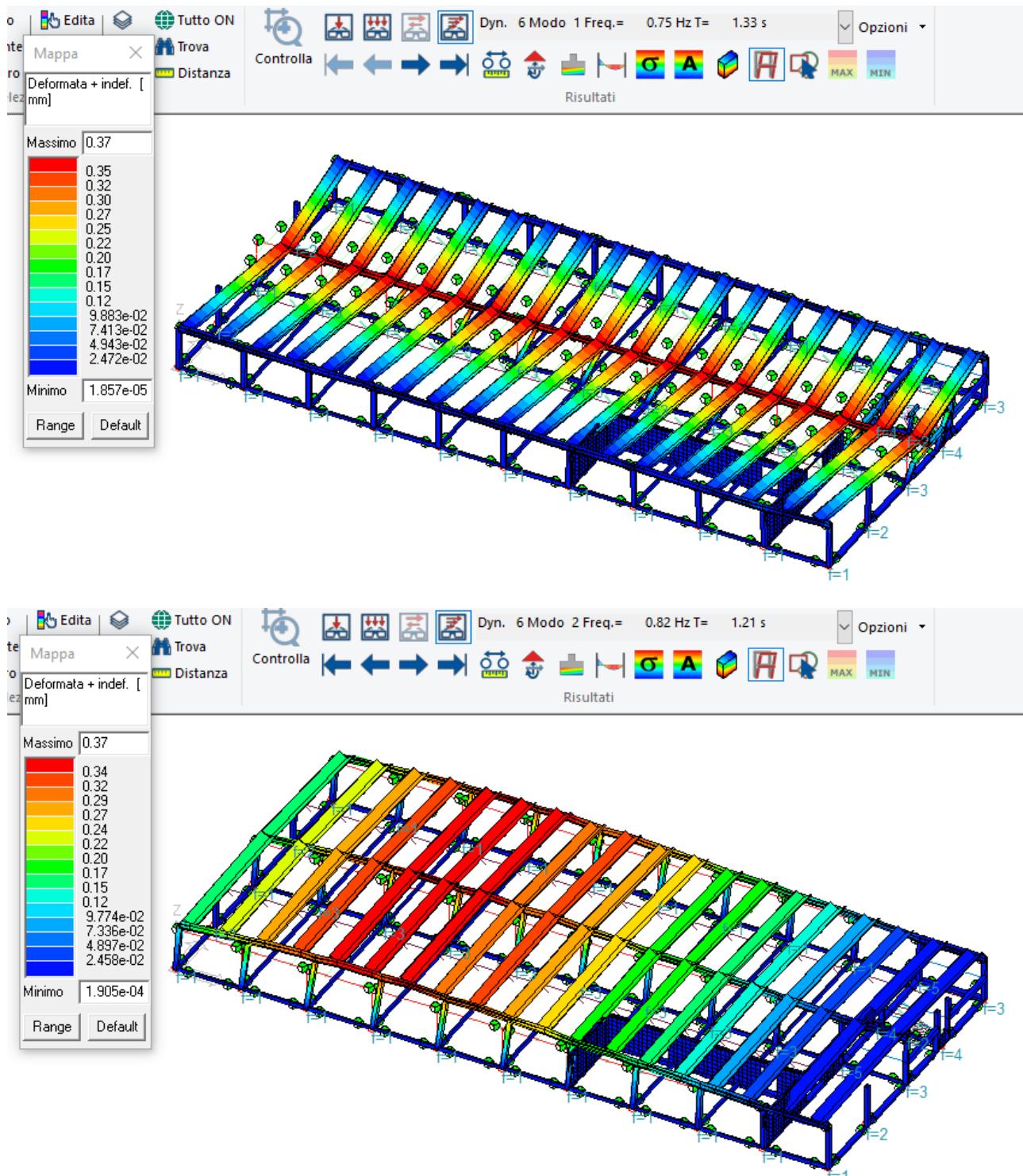
h) Indicazione del metodo di analisi

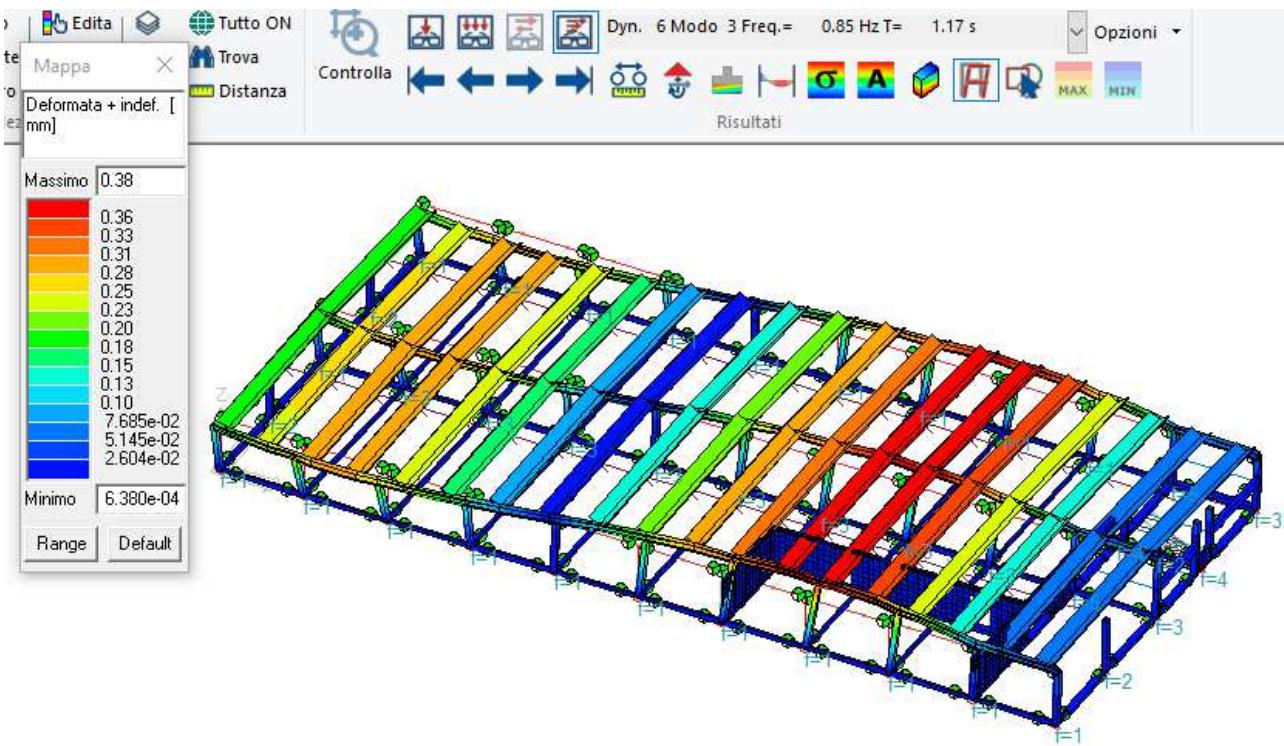
Nel prosieguo si indicano tipo di analisi strutturale condotta (statico,dinamico, lineare o non lineare) e il metodo adottato per la risoluzione del problema strutturale nonché le metodologie seguite per la verifica o per il progetto-verifica delle sezioni.

In accordo con le prescrizioni individuate dal capitolo 7.3., poiché la struttura non gode di particolari regolarità in pianta e in altezza si realizzano le seguenti analisi:

Tipo di analisi strutturale	
Statica ai carichi verticali	SI
Sismica dinamica lineare	SI
Progetto-verifica degli elementi	
Progetto cemento armato	D.M. 14-01-2008
Progetto acciaio	D.M. 14-01-2008
Azione sismica	
Norma applicata per l' azione sismica	D.M. 14-01-2008

È stata svolta un'analisi modale considerando l'eccentricità accidentale pari al 5% di ciascuna delle dimensioni in pianta dell'edificio. I risultati delle analisi modali sono riassunti nella seguente tabella, dove è stata riportata anche l'accelerazione spettrale modo per modo sia per lo SLU sia per lo SLD:





i) Criteri di verifica agli stati limite indagati

Verifiche allo SLU

Realizzazione delle verifiche in accordo con quanto prescritto nel capitolo 4 e 7 del d.m. 14/01/2008 per quanto concerne la resistenza dei materiali e le resistenze degli elementi strutturali a sforzo normale, flessione taglio e torsione nonché le verifiche agli SLE, i particolari costruttivi tali da garantire i livelli di duttilità sopra indicati.

I valori di verifica sono riportati nel dettaglio al capitolo § j.3. e nei risultati tabellari riportati nella seguente relazione di calcolo al capitolo 2.

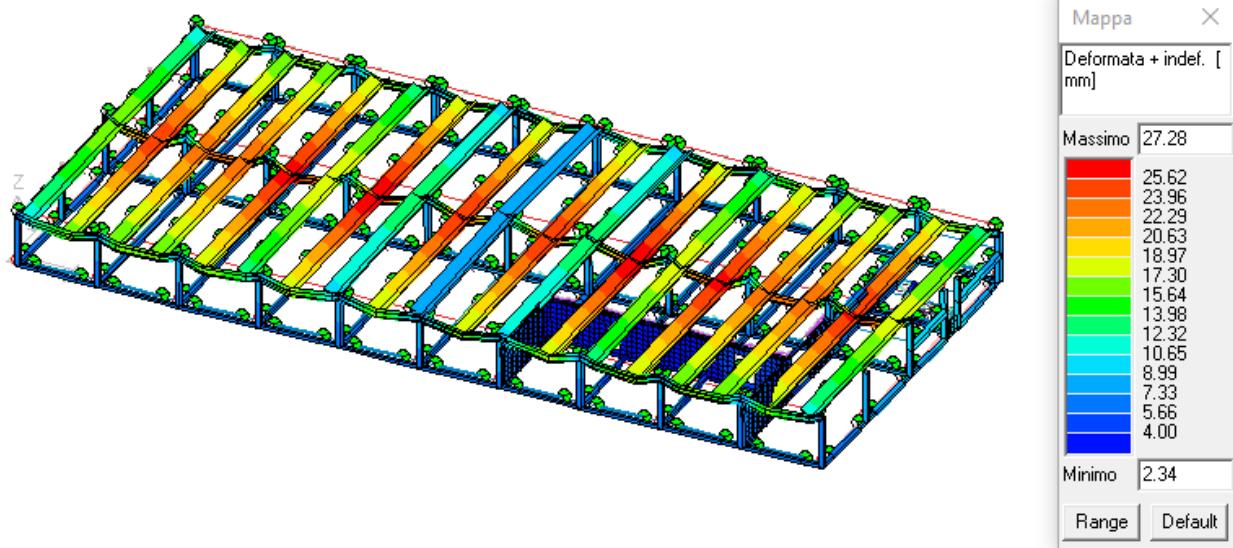
Verifiche allo SLE:

Per le verifiche degli spostamenti di interpiano SLD e SLO si rimanda alla relazione di calcolo delle strutture in elevazione.

j) Rappresentazione delle configurazioni deformate e delle caratteristiche di sollecitazione delle strutture significative

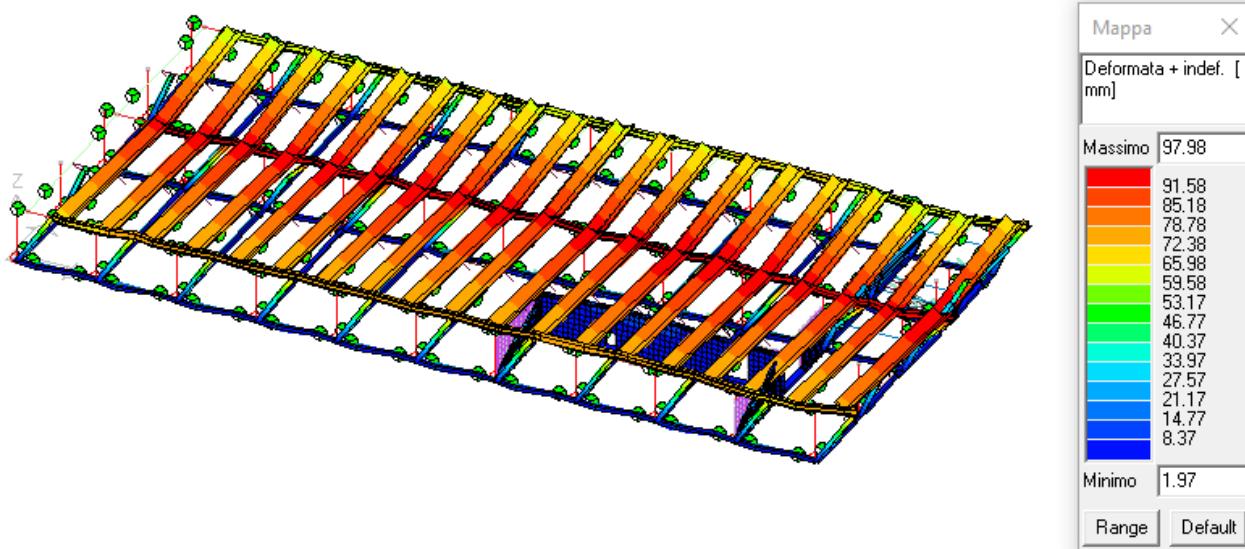
j.1. Rappresentazione configurazioni deformate

Di seguito si riportano i risultati per le sole strutture in fondazione.



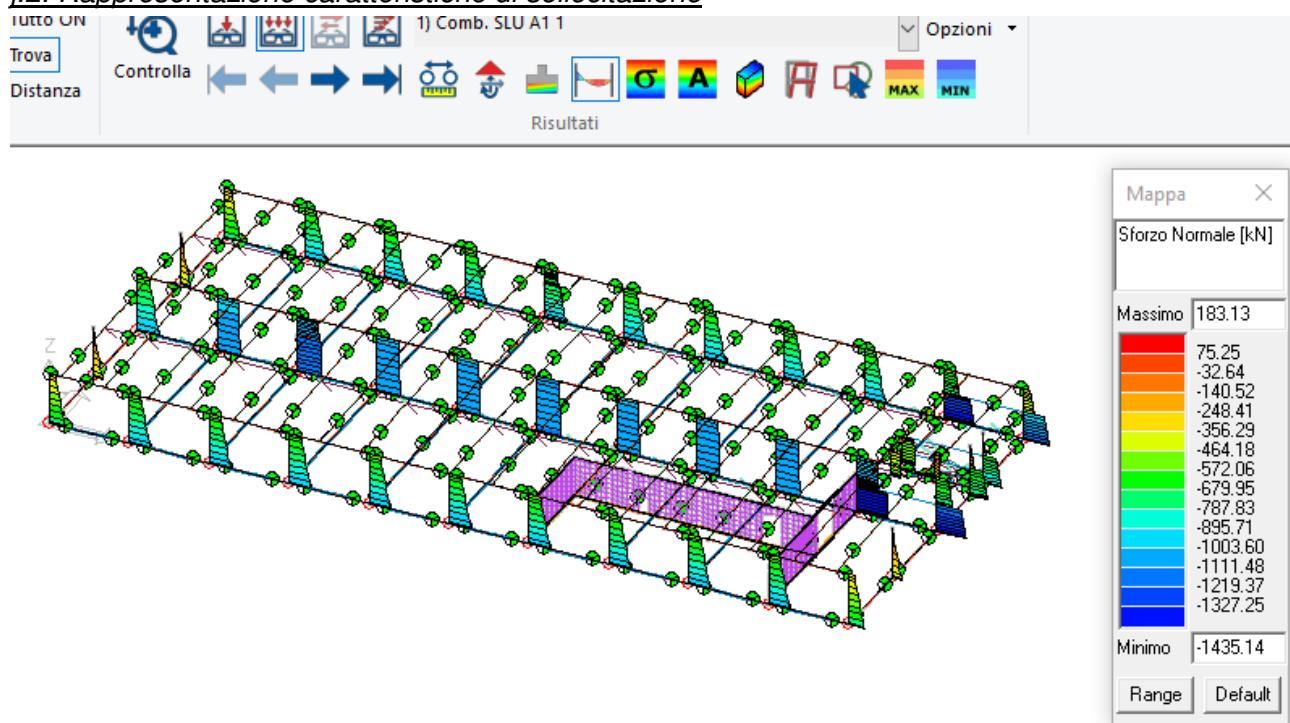
deformata

IN COMBINAZIONE Comb. SLU A1 1

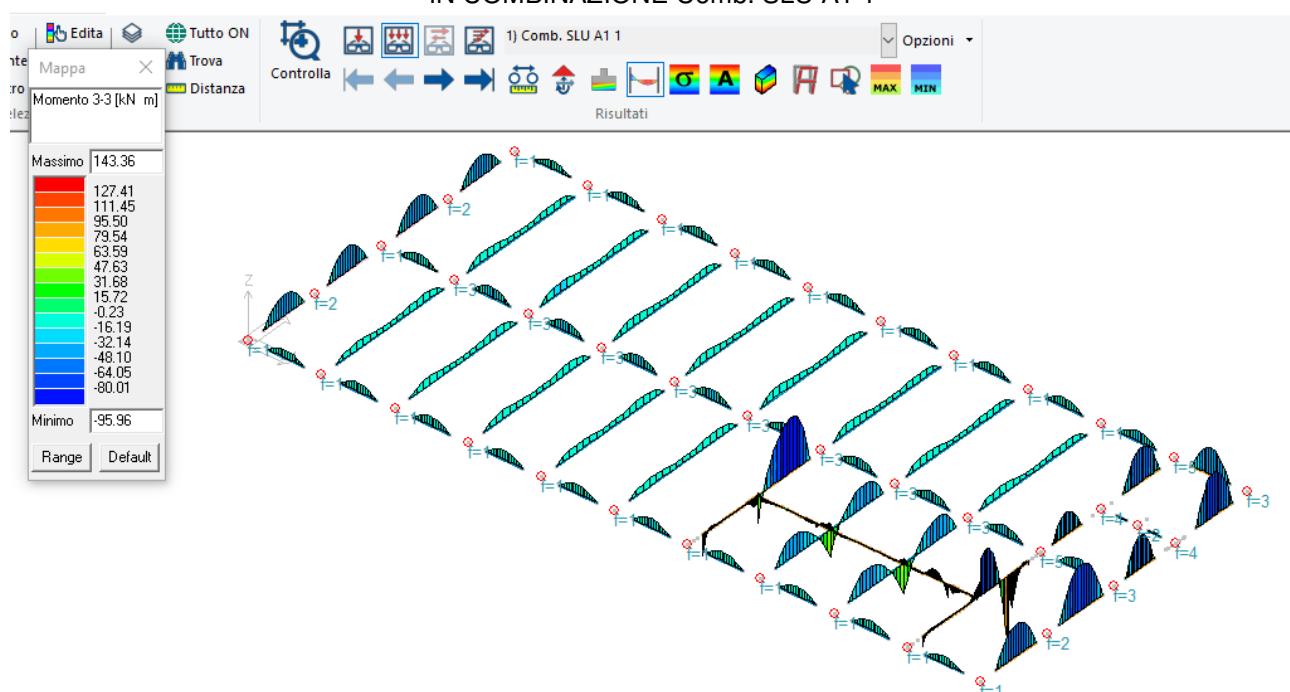


deformata

IN COMBINAZIONE Comb. SLU A1 (SLV sismica) 44

j.2. Rappresentazione caratteristiche di sollecitazione**N: sforzo normale**

IN COMBINAZIONE Comb. SLU A1 1

**M33: momento flettente**

IN COMBINAZIONE Comb. SLU statica

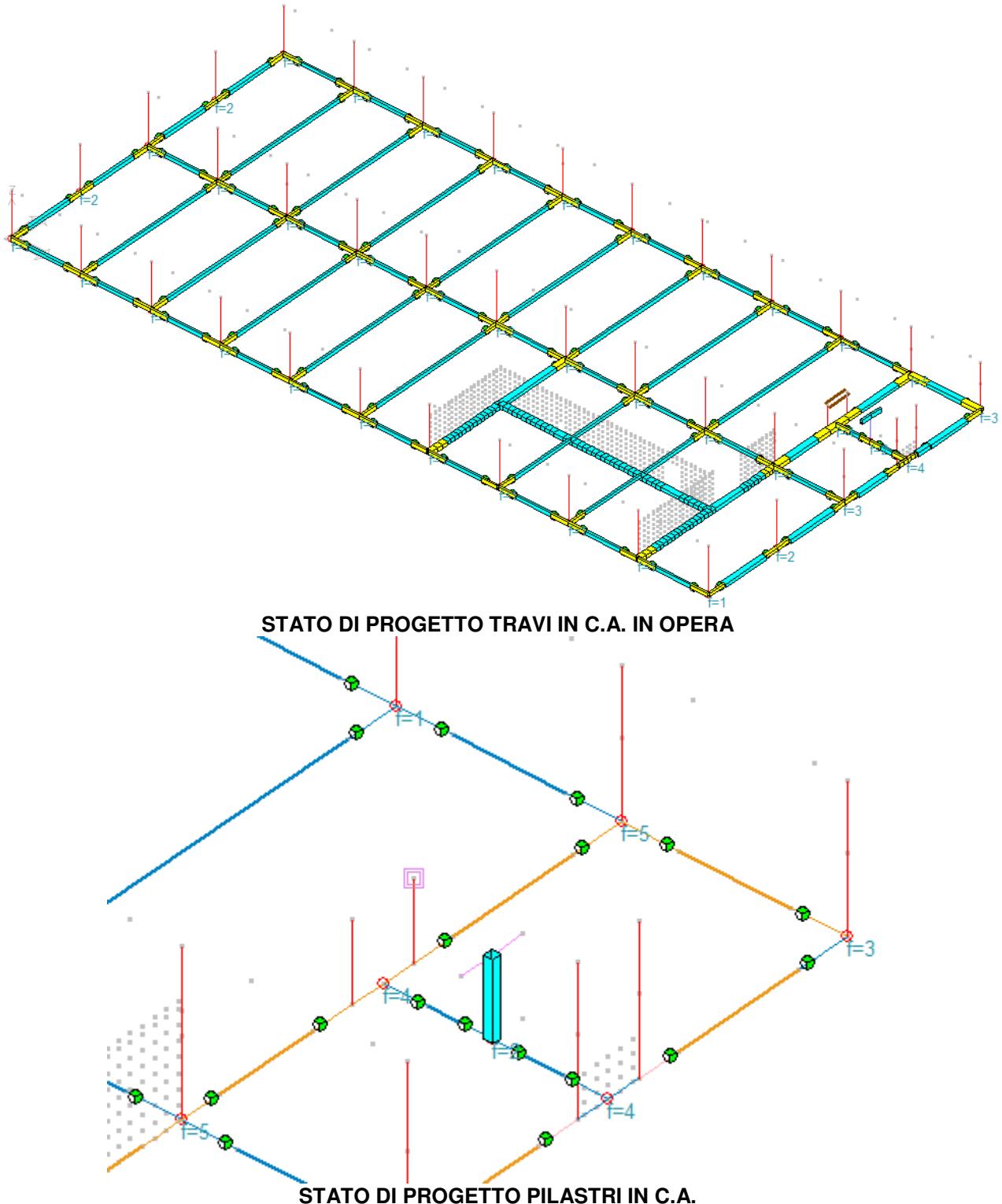




M33: momento flettente
IN COMBINAZIONE Comb. SLV sismica

j.3. Verifiche di sicurezza**Verifiche Elementi in Cis**

Per le verifiche delle strutture in elevazione si rimanda alla relazione del progettista delle strutture prefabbricate

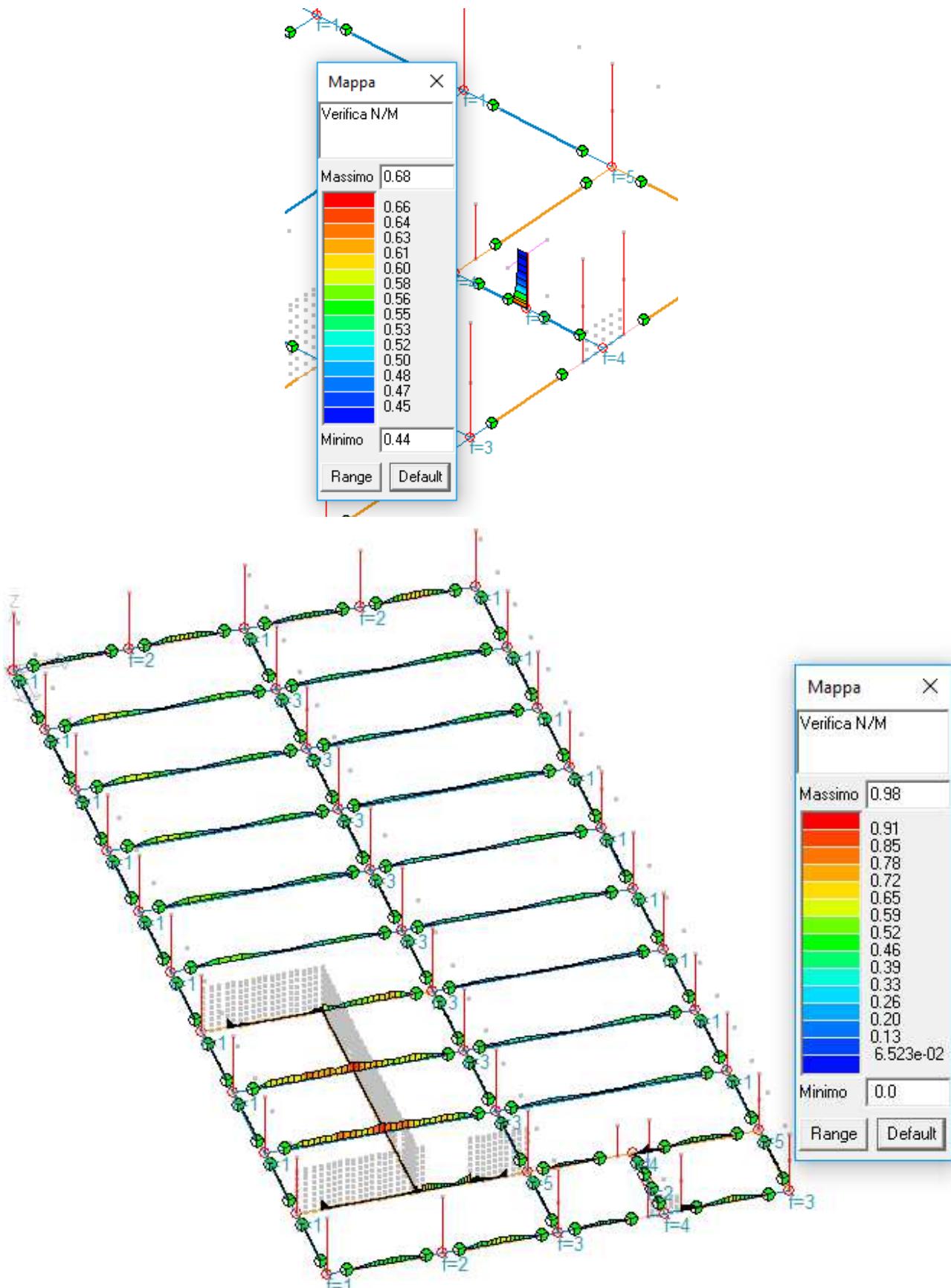


Progetto

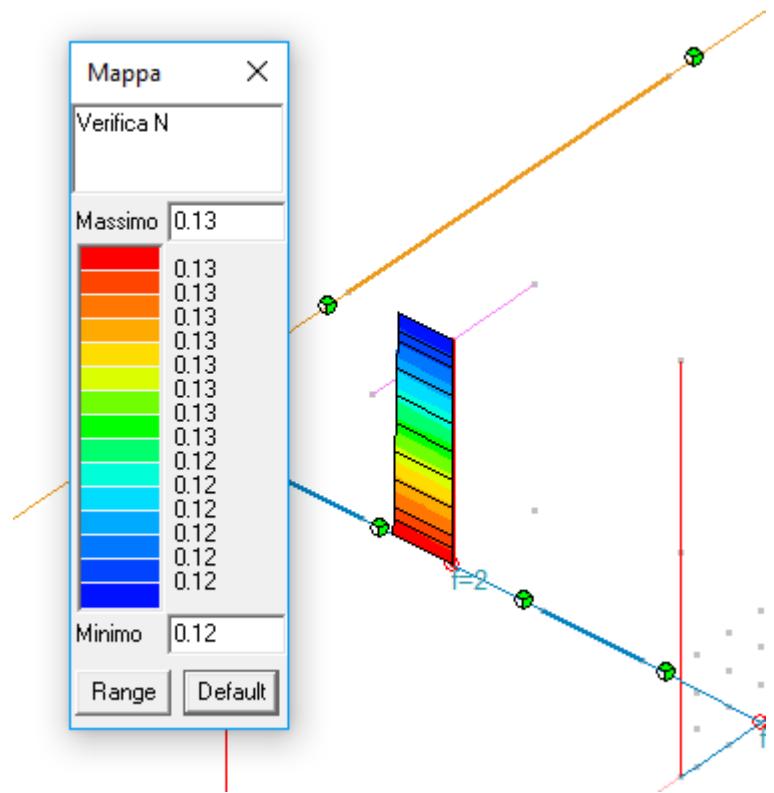
PROGETTAZIONE AGLI STATI LIMITE

Il programma consente per mezzo di mappe, diagrammi e tabelle, l'esaustivo controllo dello stato di progetto della struttura:

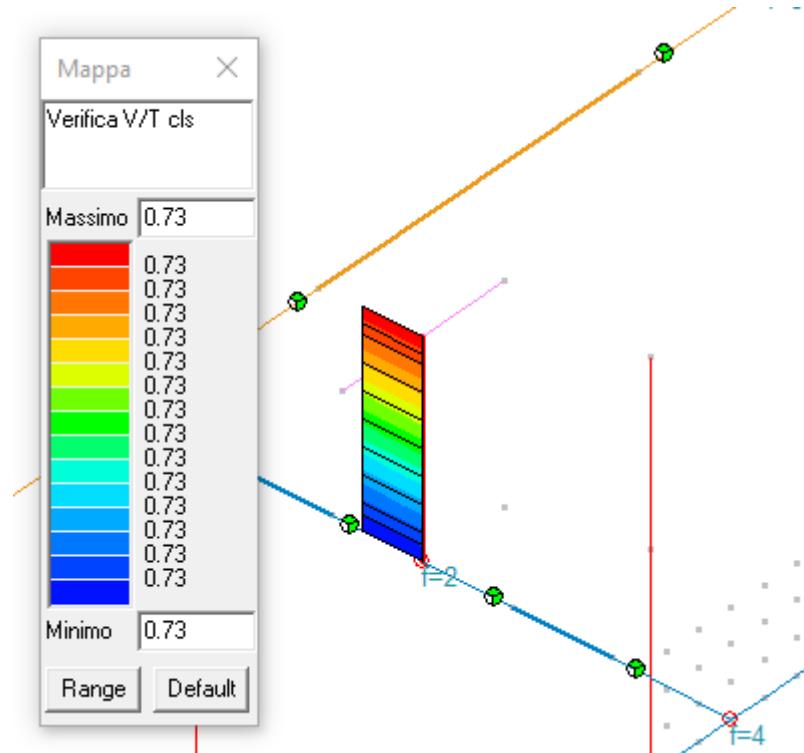
- x/d** Permette il controllo del rapporto tra posizione dell'asse neutro e altezza utile della sezione alla rottura della sezione (per sola flessione);
- S.L.U.** Permette la visualizzazione del menu di controllo della progettazione con gli Stati Limite Ultimi:
 - **Verifica N/M** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto Sd/Su con sollecitazioni ultime proporzionali; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (Sd = sollecitazione di progetto, Su = sollecitazione ultima).
 - **Verifica (25)** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto Nd/Nu , dove Nu viene ottenuto con riduzione del 25% di fcd ; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (Nd = sollecitazione normale di progetto, Nu = sollecitazione normale ultima).
 - **Verifica (V/T)** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto Sd/Su con sollecitazioni taglienti e torcenti proporzionali; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (Sd = sollecitazione di progetto, Su = sollecitazione ultima).
 - **Verifica punz.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto Sd/Su , dove Sd = sollecitazione di taglio della trave in corrispondenza del pilastro, Su = forza resistente al punzonamento calcolata in base al perimetro di intersezione tra trave e pilastro; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva.
- S.L.E.** Permette la visualizzazione del menu di controllo della progettazione con gli Stati Limite di Esercizio in base alle categorie di combinazioni considerate:
 - **Fessure rare** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi dell'apertura caratteristica delle fessure in combinazioni rare; valori espressi in mm.
 - **Fessure freq.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi dell'apertura caratteristica delle fessure in combinazioni frequenti; valori espressi in mm.
 - **Fessure perm.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi dell'apertura caratteristica delle fessure in combinazioni quasi permanenti; valori espressi in mm.
 - **Tens. cls rare** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto tra la massima compressione nel calcestruzzo e la tensione fck in combinazioni rare fattorizzata in base ai casi previsti dalla normativa; il valore del rapporto, per verifica positiva, deve essere minore o uguale a 1;
 - **Tens. acc rare** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto tra la massima tensione nell'acciaio e la tensione fyk in combinazioni rare fattorizzata in base ai casi previsti dalla normativa ($0.7xfyk$); il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva;
 - **Tens. cls perm.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto tra la massima compressione nel calcestruzzo e la tensione fck in combinazioni quasi permanenti fattorizzata in base ai casi previsti dalla normativa; il valore del rapporto, per verifica positiva, deve essere minore o uguale a 1;
 - **Deform. rare** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori della massima deformazione in combinazioni rare; valori espressi in unità di spostamento corrente.
 - **Deform. freq.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori della massima deformazione in combinazioni frequenti; valori espressi in unità di spostamento corrente.
 - **Deform. perm.** Permette la visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori della massima deformazione in combinazioni quasi permanenti; valori espressi in unità di spostamento corrente.

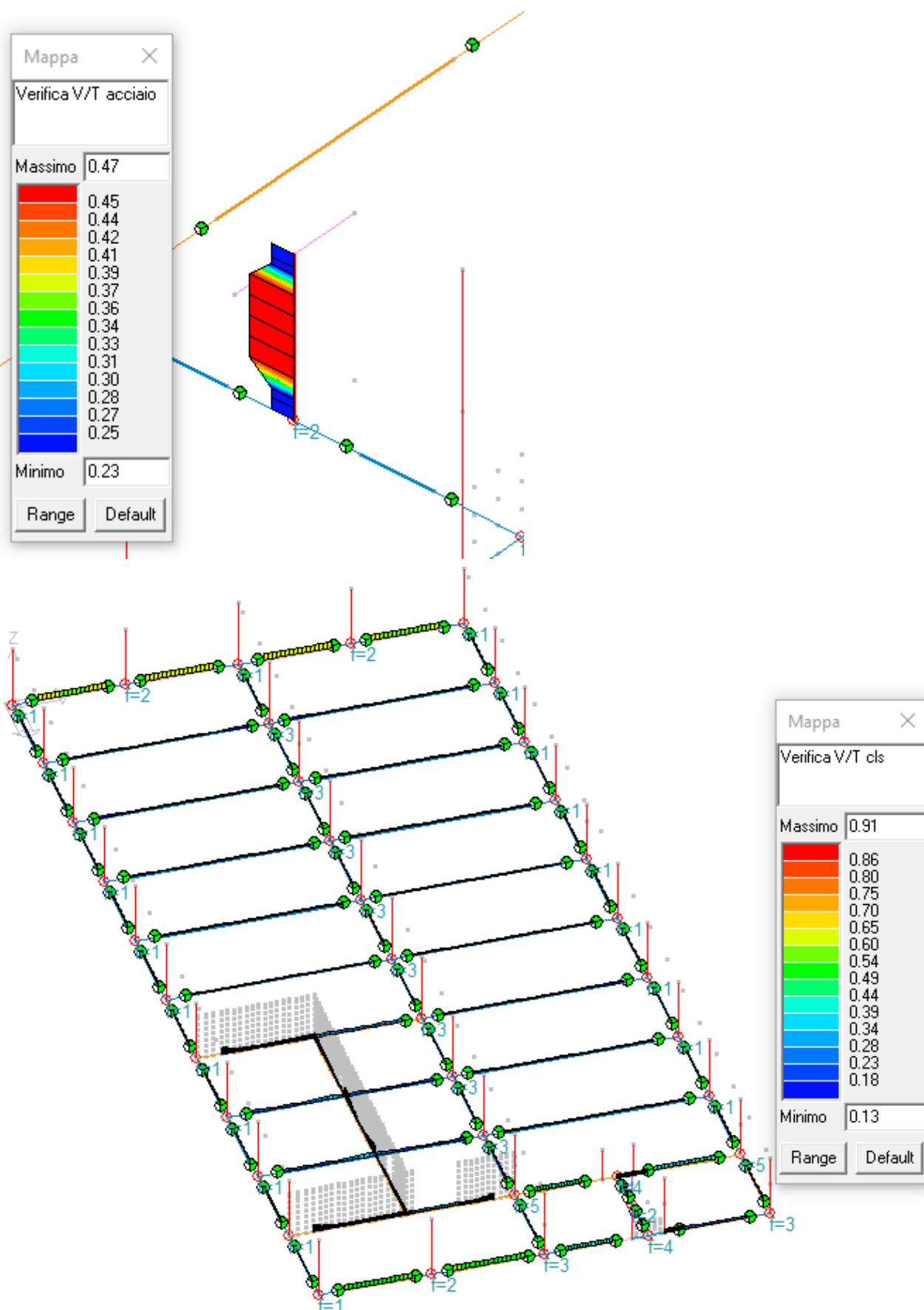


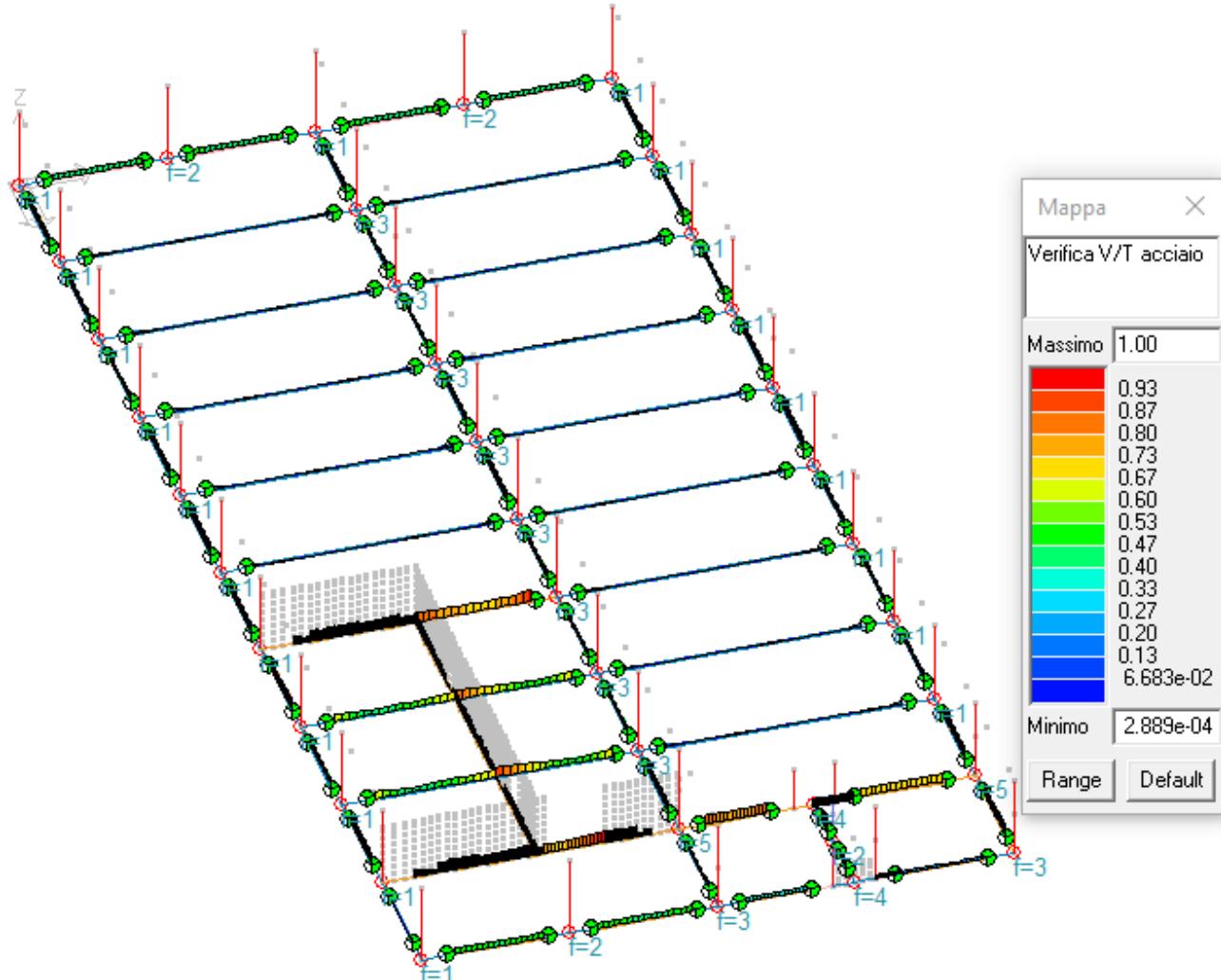
Visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto S_d/S_u con sollecitazioni ultime proporzionali; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (S_d = sollecitazione di progetto, S_u = sollecitazione ultima)



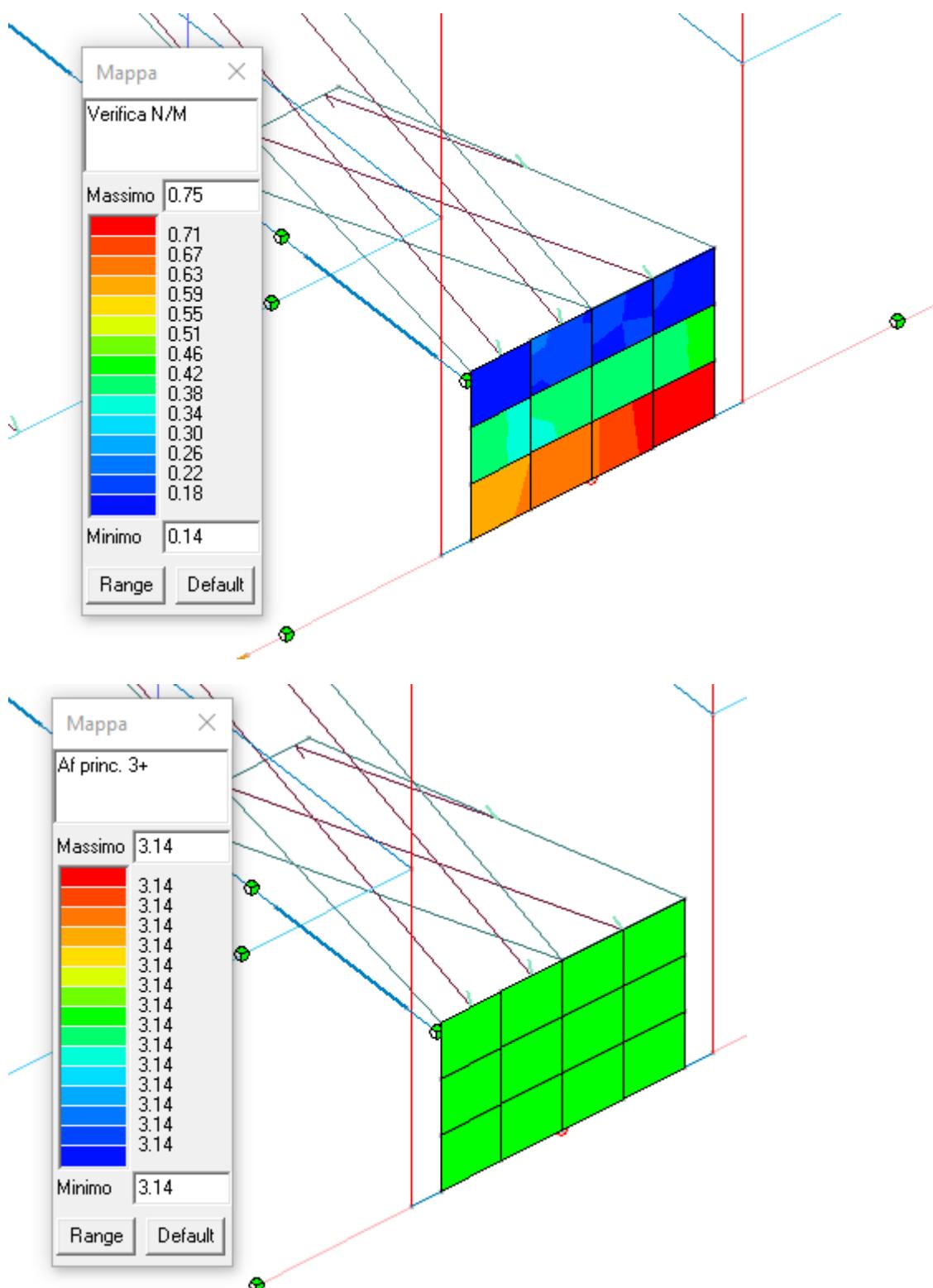
Visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto N_d/N_u , dove N_u viene ottenuto con riduzione del 25% di f_{cd} ; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (N_d = sollecitazione normale di progetto, N_u = sollecitazione normale ultima)

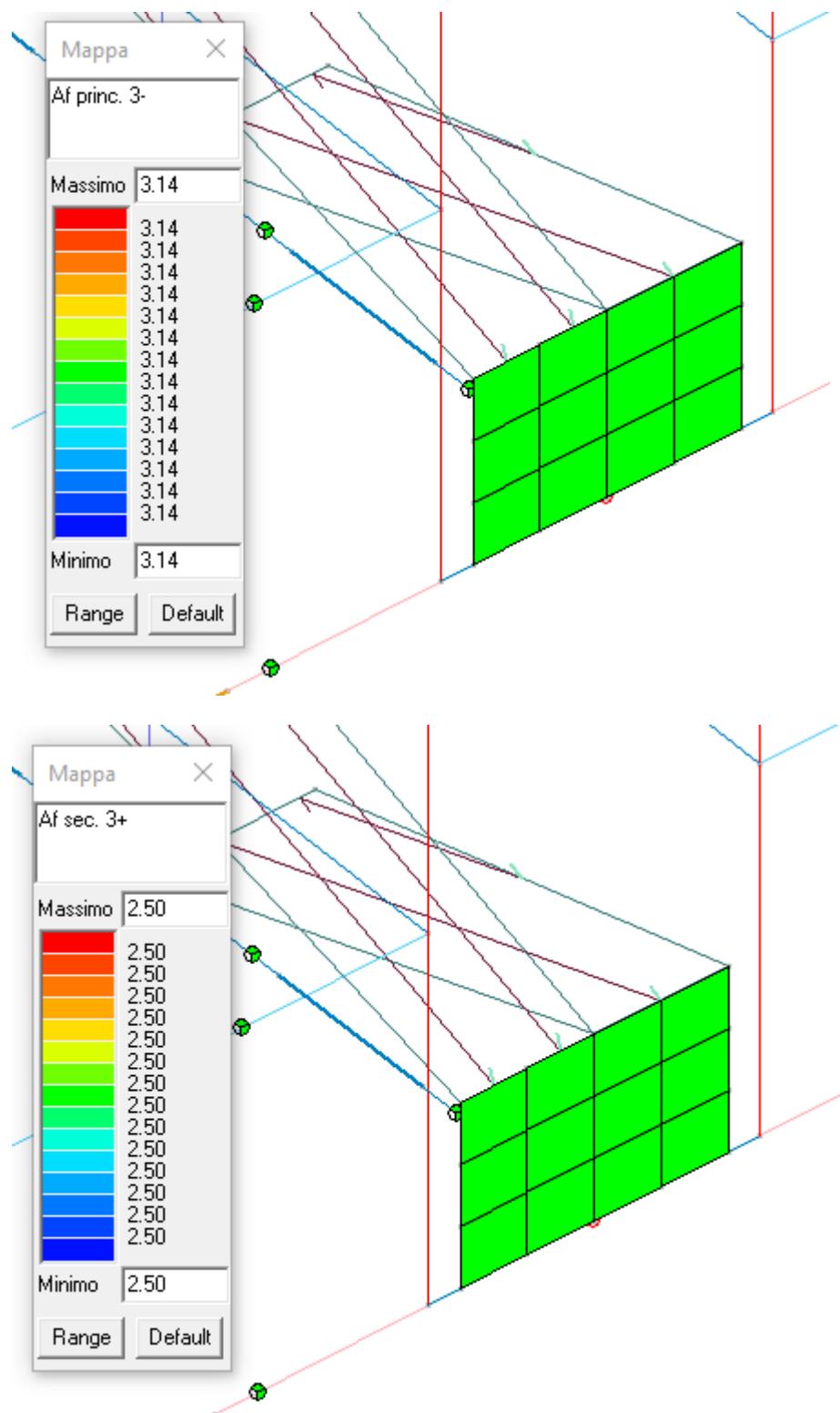


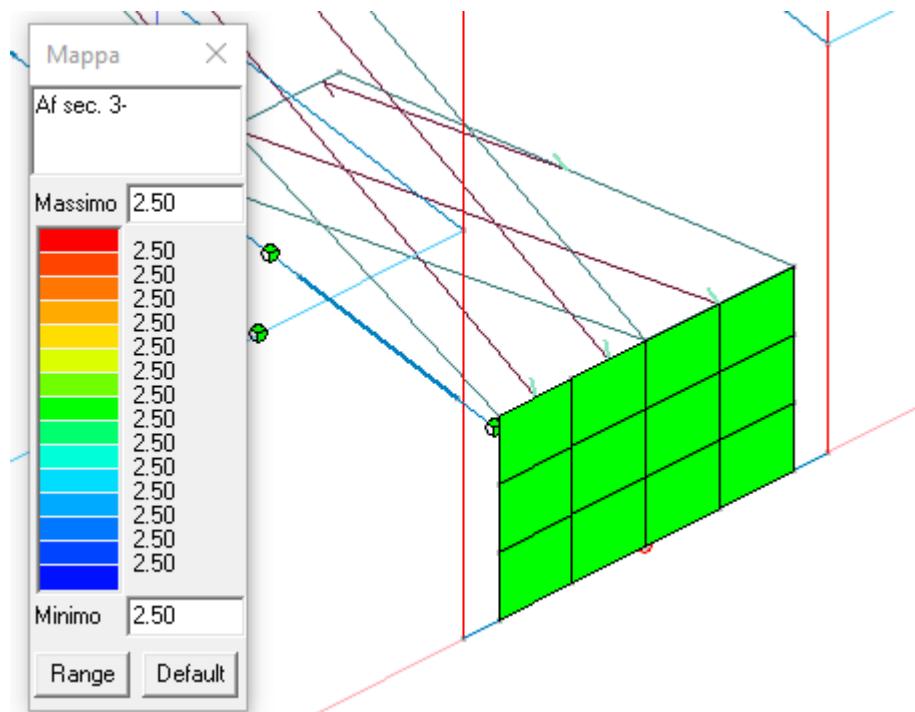




Visualizzazione, mediante mappa di colore, dei valori massimi del rapporto S_d/S_u con sollecitazioni taglienti e torcenti proporzionali; il valore del rapporto deve essere minore o uguale a 1 per verifica positiva (S_d = sollecitazione di progetto, S_u = sollecitazione ultima)

Verifiche setti in c.a.





j.4. Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

Il programma prevede una serie di controlli automatici (check) che consentono l'individuazione di errori di modellazione. Al termine dell'analisi un controllo automatico identifica la presenza di spostamenti o rotazioni abnormali. Si può pertanto asserire che l' elaborazione sia corretta e completa. 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 proporzionamento 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.

k) Caratteristiche di affidabilità del codice strutturale

Di seguito si indicano l'origine e le caratteristiche dei codici di calcolo utilizzati riportando titolo, produttore e distributore, versione, estremi della licenza d'uso:

Origine e Caratteristiche dei Codici di Calcolo	
Titolo:	PRO_SAP PROfessional Structural Analysis Program
Versione:	PROFESSIONAL (build 2017-04-177)
Produttore-Distributore:	2S.I. Software e Servizi per l'Ingegneria s.r.l., Ferrara
Dati utente finale:	Studio Tecnico Capellari Ing. Luca & Ing. Alberto
Codice Utente:	001257/cli
Codice Licenza 1:	dsl3996
Codice Licenza 2:	dsl4792

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software **ha consentito di valutarne l'affidabilità e soprattutto l'idoneità al caso specifico**. La documentazione, fornita dal produttore e distributore del software, contiene una esauriente descrizione delle basi teoriche e degli algoritmi impiegati, l'individuazione dei campi d'impiego, nonché casi prova interamente risolti e commentati, correddati dei file di input necessari a riprodurre l'elaborazione:

Affidabilità dei codici utilizzati

2S.I. ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche. E' possibile reperire la documentazione contenente alcuni dei più significativi casi trattati al seguente link: <http://www.2si.it/Software/Affidabilità.htm>

I) Strutture geotecniche o di fondazione

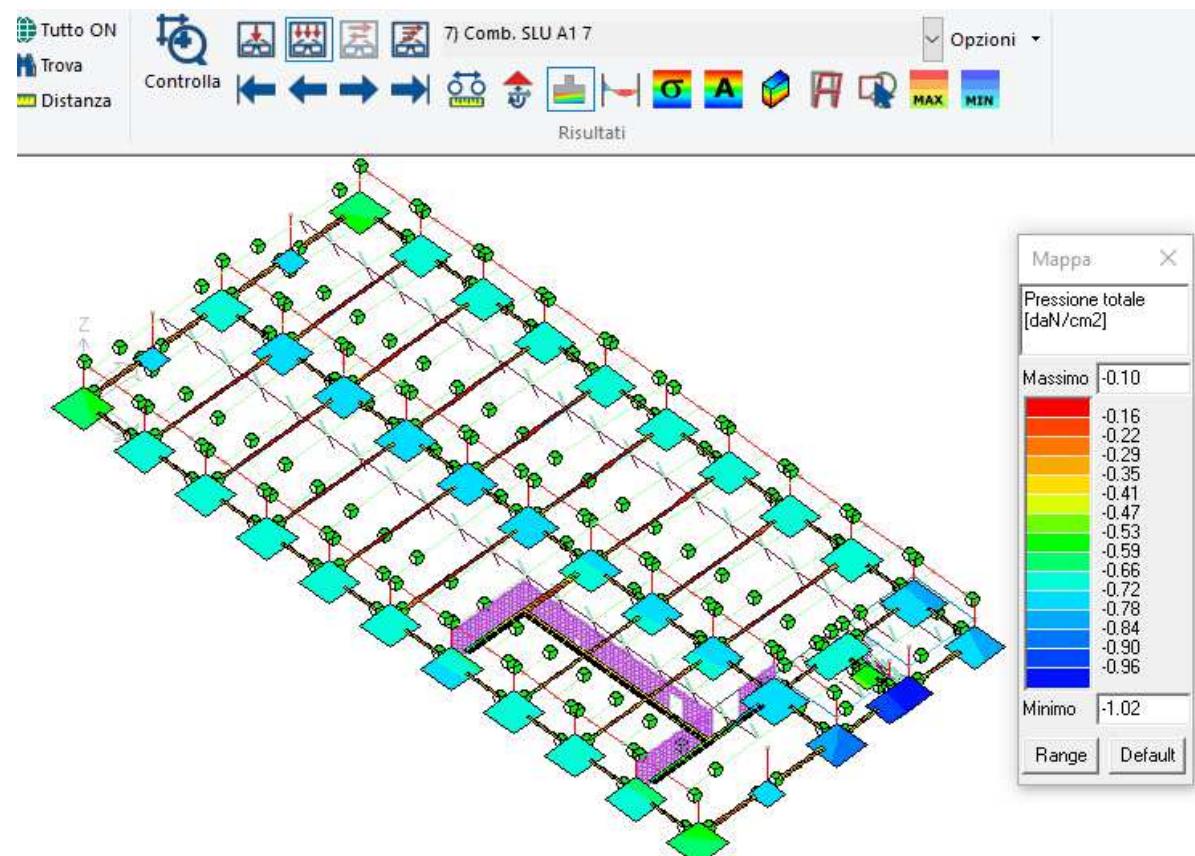
Si riassumono di seguito le caratteristiche di portanza del terreno:

CONDIZIONE STATICÀ – CONDIZIONI NON DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.38 kg/cm ² ≈ 138 kN/m ²

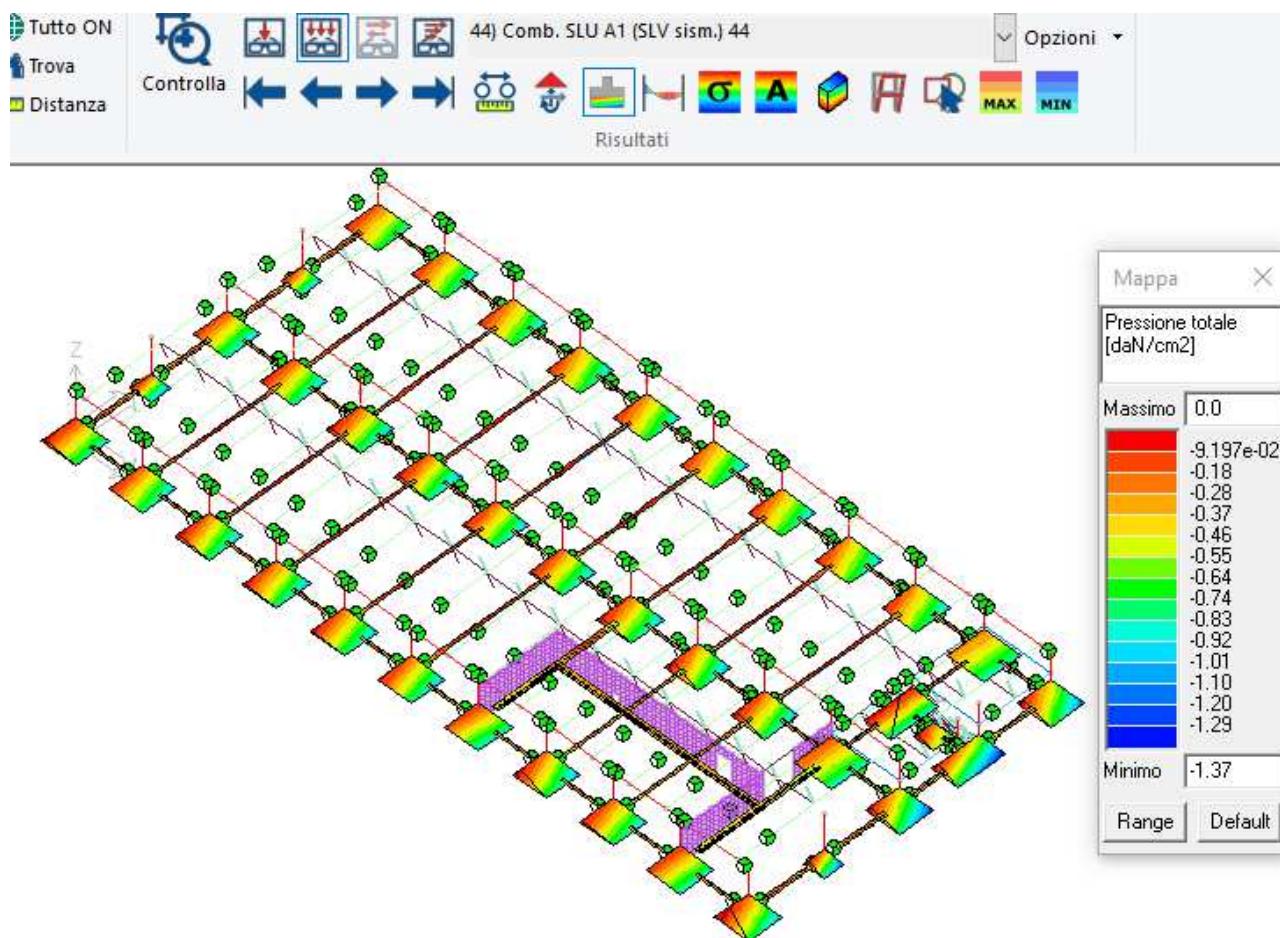
La resistenza Rd calcolata in condizioni "drenate" seguendo l'Approccio 2, combinazione (A1 + M1 + R3), applicando il coefficiente di riduzione parziale per la tangente dell'angolo di attrito secondo la relazione: $\text{tg } \phi' d = \text{tg } \phi' k / 1.0$, dove $\phi' d$ è l'angolo d'attrito di progetto, ne deriva, essendo $\phi' k = \phi' d$. Quindi secondo la formula di Terzaghi si ottiene, per l'intervento in progetto uno stato limite ultimo pari a:

CONDIZIONE STATICÀ – CONDIZIONI DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.99 kg/cm ² ≈ 199 kN/m ²
CONDIZIONE PSEUDO-STATICÀ – CONDIZIONI DRENATE – A1+M1+R3		
Profondità di imposta	Dimensioni della fondazione	Carico limite ultimo SLU F.S. = 2.3
-1.50 m da p.c.	5.00 m x 5.00 m	1.86 kg/cm ² ≈ 186 kN/m ²

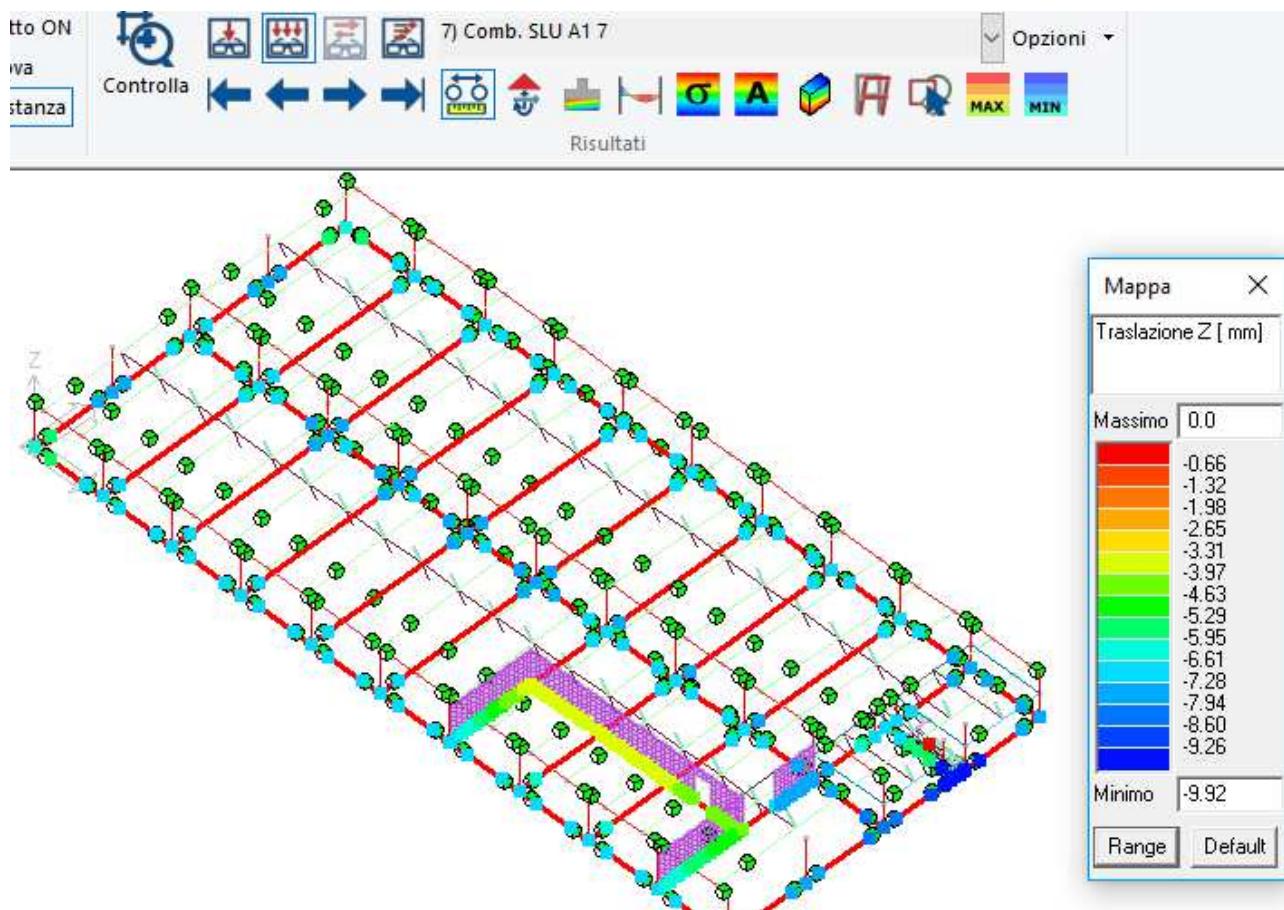
Via La Marchesa n°3 – 41037 Mirandola (MO) – tel./fax 0535/98.419 – P.IVA 03397190368 – email: info@studiocapellari.com



PRESSEIONE MAX. SU TERRENO IN COMB. Comb. SLU = 1.02 daN/cm² < 1.38 daN/cm² → Verificato



PRESSIONE MAX. SU TERRENO IN COMB. Comb. SLV = daN/cm² < 1.38 daN/cm² → Verificato



TRASLAZIONE VERTICALE NODI DI FONDAZIONE
IN COMBINAZIONE Comb. SLU